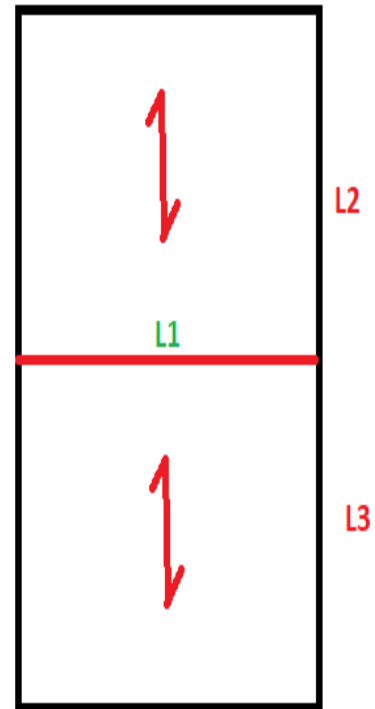


اتصال مستقیم تقویت نشده جوشی WUF-W

گام صفر: برداشت مشخصات تیر

PLG - 6		نام مقطع
Z := 3354.375	cm ³	اساس مقطع پلاستیک
d := 47.5	cm	ارتفاع تیر
b _f := 25	cm	عرض بال تیر
t _f := 2.5	cm	ضخامت بال تیر
t _w := 1.2	cm	ضخامت جان تیر
F _y := 2400	$\frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$	
F _u := 3700	$\frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$	
R _y := 1.15		
E := 2100000		مدول الاستیسیته
L _{1max} := 773.5	cm	طول خالص تیر
L _{2max} := 229	cm	
L _{3max} := 229	cm	
$L_{0\text{max}} := \frac{L_{2\text{max}} + L_{3\text{max}}}{2} = 229$	cm	طول دهانه بارگیر
DL _{max} := 0.04	$\frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$	بار مرده سقف
LL _{max} := 0.05	$\frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$	بار زنده سقف
WL _{max} := 0	$\frac{\text{kg}}{\text{cm}}$	بار دیوار پیرامونی



$$L_{1\min} := 333 \quad \text{cm} \quad \text{طول خالص تیر}$$

$$L_{2\min} := 80 \quad \text{cm}$$

$$L_{3\min} := 157 \quad \text{cm}$$

$$L_{0\min} := \frac{L_{2\min} + L_{3\min}}{2} = 118. \text{ cm} \quad \text{طول دهانه بارگیر}$$

$$DL_{\min} := 0.04 \quad \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2} \quad \text{بار مرده سقف}$$

$$LL_{\min} := 0.04 \quad \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2} \quad \text{بار زنده سقف}$$

$$WL_{\min} := 0 \quad \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \quad \text{بار دیوار پیرامونی}$$

گام اول: محاسبه لنگر در محل مفصل پلاستیک

Step 1. Compute the probable maximum moment at the plastic hinge, M_{pr} , in accordance with Section 2.4.3. The value of Z_e shall be taken as equal to Z_x of the beam section and the value of C_{pr} shall be taken as equal to 1.4.

$$C_{pr} := 1.4 \quad \text{ضریب سخت شدگی}$$

$$M_p := Z \cdot F_y = 8.05 \times 10^6 \quad \text{kg} \cdot \text{cm} \quad \text{لنگر پلاستیک مقطع تیر در محل تشکیل مفصل پلاستیک}$$

$$M_{pr} := C_{pr} \cdot R_y \cdot M_p = 1.296 \times 10^7 \quad \text{kg} \cdot \text{cm} \quad \text{لنگر در محل مفصل پلاستیک}$$

گام دوم: محل تشکیل مفصل پلاستیک

Step 2. The plastic hinge location shall be taken to be at the face of the column; that is, $S_h = 0$.

$$S_h := 0$$

گام سوم: محاسبه نیروی برشی در محل تشکیل مفصل پلاستیک

Step 3. Compute the shear force, V_h , at the plastic hinge location at each end of the beam.

$$w_{\max} := L_{0\max} \cdot (1.2 \cdot DL_{\max} + 1 \cdot LL_{\max}) + WL_{\max} = 22.442 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \quad \text{بار خطی موجود بر روی تیر}$$

$$L_{h\max} := L_{1\max} - 2 \cdot S_h = 773.5 \quad \text{cm}$$

$$V_{h\max} := \frac{2 \cdot M_{pr}}{L_{h\max}} + \frac{w_{\max} \cdot L_{h\max}}{2} = 4.219 \times 10^4 \quad \text{kg} \quad \text{نیروی برشی در محل تشکیل مفصل پلاستیک}$$

$$w_{\min} := L_{0\min} \cdot (1.2 \cdot DL_{\min} + 1 \cdot LL_{\min}) + WL_{\min} = 10.428 \frac{\text{kg}}{\text{cm}} \quad \text{بار خطی موجود بر روی تیر}$$

$$L_{h\min} := L_{1\min} - 2 \cdot S_h = 333 \quad \text{cm}$$

$$V_{h\min} := \frac{2 \cdot M_{pr}}{L_{h\min}} + \frac{w_{\min} \cdot L_{h\min}}{2} = 7.958 \times 10^4 \quad \text{kg} \quad \text{نیروی برشی در محل تشکیل مفصل پلاستیک}$$

$$V_h := \max(V_{h\max}, V_{h\min}) = 7.958 \times 10^4 \quad \text{kg} \quad \text{نیروی برشی در محل تشکیل مفصل پلاستیک}$$

گام چهارم: محاسبه نیروی برشی در بر ستون

Step 5. Check beam design shear strength:

The required shear strength, V_u , of the beam shall be taken equal to the larger of the two values of V_h computed at each end of the beam in Step 3.

$$V_u := V_h = 7.958 \times 10^4 \quad \text{kg} \quad \text{نیروی برشی در بر ستون}$$

گام ششم: محاسبه مقاومت خمشی مورد نیاز

$$M_p = 8.05 \times 10^6 \quad \text{kg}\cdot\text{cm} \quad \text{لنگر پلاستیک مقطع تیر در محل تشکیل مفصل پلاستیک}$$

$$\phi_b := 0.9$$

$$M_u := \phi_b \cdot M_p = 7.245 \times 10^6 \quad \text{kg}\cdot\text{cm} \quad \text{مقاومت خمشی مورد نیاز برای طراحی وصله}$$

طراحی ورق تکی جان

$a := 1$	cm	هم پوشانی ورق جان با سوراخ دسترسی
$d - 2 \cdot t_f = 42.5$	cm	ارتفاع جان تیر
$h_1 := 2$	cm	ارتفاع سوراخ دسترسی
$h_p := d - 2 \cdot t_f - 2 \cdot h_1 + 2 \cdot a = 40.5$	cm	ارتفاع ورق تکی جان
$t_{p1} := \frac{V_u}{h_p \cdot 0.6 \cdot F_y \cdot R_y} = 1.187$	cm	ضخامت مورد نیاز برای ورق تکی جان
$t_{pw1} := \max(t_{p1}, t_w) = 1.2$	cm	ضخامت ورق تکی جان
$a_w := t_{pw1} - 0.2 = 1$	cm	بعد جوش گوشه اتصال ورق تکی جان به جان تیر

طراحی وصله پیچی

طراحی پیچ ها و ورق اتصال بال

گام اول: محاسبه حداکثر قطر پیچی که باعث گسیختگی کششی بال تیر می شود

Step 2. Compute the maximum bolt diameter to prevent beam flange tensile rupture.

For standard holes with two bolts per row:

$$d_b \leq \frac{b_f}{2} \left(1 - \frac{R_y F_y}{R_t F_u} \right) - \frac{1}{8} \text{ in.} \quad (7.6-2)$$

$$d_b \leq \frac{b_f}{2} \left(1 - \frac{R_y F_y}{R_t F_u} \right) - 3 \text{ mm} \quad (7.6-2M)$$

$$R_t := 1.2$$

$$R_y := 1.3$$

$$-0.3 + \frac{b_f \left(1 - \frac{R_y \cdot F_y}{R_t \cdot F_u} \right)}{2} = 4.43 \quad \text{cm}$$

$$d_{bf} := 2.7 \quad \text{cm}$$

قطر پیچ بال ها

$$\begin{cases} \text{"OK"} & \text{if } d_{bf} < -0.3 + \frac{b_f \left(1 - \frac{R_y \cdot F_y}{R_t \cdot F_u} \right)}{2} = \text{"OK"} \\ \text{"NOT OK"} & \text{otherwise} \end{cases}$$

$$\begin{cases} \text{"OK"} & \text{if } (d_{bf} \leq 2.7) = \text{"OK"} \\ \text{"NOT OK"} & \text{otherwise} \end{cases}$$

گام دوم: محاسبه مقاومت برشی پیچ، مقاومت لهدیگی ورق اتصال و مقاومت لهدیگی بال تیر

Step 3. Assume a flange plate thickness, t_p . Estimate the width of the flange plate, b_{fp} , considering bolt gage, bolt edge distance requirements, and the beam flange width. Determine the controlling nominal shear strength per bolt considering bolt shear and bolt bearing:

$$r_n = \min \begin{cases} 1.0F_{nv}A_b \\ 2.4F_{ub}d_b t_f \\ 2.4F_{up}d_b t_p \end{cases} \quad (7.6-3)$$

$$F_{ub} := 10000$$

$$\frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

تنش کششی نهایی پیچ از نوع A490

$$\mu := 0.3$$

$$D_u := 1.13$$

$$h_f := 1$$

$$n_s := 2$$

تعداد صفحات لغزش

$$A_{nb} := \frac{\pi \cdot d_{bf}^2}{4} = 5.726$$

$$\text{cm}^2$$

سطح مقطع پیچ

$$T_b := 0.55 \cdot A_{nb} \cdot F_{ub} = 3.149 \times 10^4$$

$$\text{kg}$$

حداقل نیروی پیش تنبیدی پیچ

$$r_{n1} := \mu \cdot D_u \cdot h_f \cdot T_b \cdot n_s = 2.135 \times 10^4$$

$$\text{kg}$$

مقاومت برشی پیچ

$$r_{n2} := 2.4 \cdot F_{ub} \cdot d_{bf} \cdot t_f = 1.62 \times 10^5$$

$$\text{kg}$$

مقاومت لهدیگی بال تیر

$$t_{pf} := 2.5$$

$$\text{cm}$$

ضخامت ورق اتصال بال تیر

$$r_{n3} := 2.4 \cdot F_u \cdot d_{bf} \cdot t_{pf} = 5.994 \times 10^4$$

$$\text{kg}$$

مقاومت لهدیگی ورق اتصال

$$r_n := \min(r_{n1}, r_{n2}, r_{n3}) = 2.135 \times 10^4$$

$$\text{kg}$$

گام سوم: محاسبه نیروی ورق های اتصال

Step 8. Compute F_{pr} , the force in the flange plate due to M_f .

$$F_{pr} = \frac{M_f}{(d + t_p)} \quad (7.6-7)$$

$$F_{pr} := \frac{M_u}{d + t_{pf}} = 1.449 \times 10^5 \quad \text{kg} \quad \text{نیروی ورق اتصال}$$

گام چهارم: محاسبه تعداد پیچ های بال تیر

Step 9. Confirm that the number of bolts selected in Step 4 is adequate.

$$n \geq \frac{F_{pr}}{\phi_n r_n} \quad (7.6-8)$$

$$\phi_n := 0.9$$

$$n_{\text{req}} := \frac{F_{pr}}{\phi_n \cdot r_n} = 7.541 \quad \text{تعداد پیچ های مورد نیاز روی بال تیر}$$

$$n_f := 8$$

تعداد پیچ های بال تیر

$$\begin{cases} \text{"OK"} & \text{if } n_f \geq \frac{F_{pr}}{\phi_n \cdot r_n} & = \text{"OK"} \\ \text{"NOT OK"} & \text{otherwise} \end{cases}$$

گام پنجم: کنترل ضخامت ورق های اتصال

Step 10. Check that the thickness of the flange plate assumed in Step 3 is adequate:

$$t_p \geq \frac{F_{pr}}{\phi_d F_y b_{fp}} \quad (7.6-9)$$

$$\phi_d := 1$$

$$b_{fp} := 27$$

cm

عرض ورق اتصال

$$t_{pf} = 2.5$$

cm

ضخامت ورق اتصال

$$\frac{F_{pr}}{\phi_d \cdot F_y \cdot b_{fp}} = 2.236$$

$$\text{"OK" if } t_{pf} \geq \frac{F_{pr}}{\phi_d \cdot F_y \cdot b_{fp}} = \text{"OK"}$$

"NOT OK" otherwise

گام ششم: کنترل گسیختگی کششی ورق بال

Step 11. Check the flange plate for the limit state of tensile rupture.

$$F_{pr} \leq \phi_n R_n \quad (7.6-10)$$

$$d_{bf} = 2.7$$

cm

قطر پیچ

$$A_n := t_{pf} \cdot [b_{fp} - 2 \cdot (d_{bf} + 0.3 + 0.2)] = 51.5 \quad \text{cm}^2$$

مساحت سوراخ پیچ

$$R_{n1} := F_u \cdot A_n = 1.905 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

$$\phi_n \cdot R_{n1} = 1.715 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

مقاومت کششی ورق بال

$$\text{"OK" if } F_{pr} \leq \phi_n \cdot R_{n1} = \text{"OK"}$$

"NOT OK" otherwise

گام هشتم: کنترل برش قالبی در ورق اتصال

Step 12. Check the beam flange for the limit state of block shear rupture.

$$F_{pr} \leq \phi_n R_n \quad (7.6-11)$$

۱۰-۲-۹-۴-۳ مقاومت برش قالبی

(۱۰-۲-۹-۱۶)

$$R_n = 0.6F_u A_{nv} + U_{bs} F_u A_{nt} \leq 0.6F_y A_{gv} + U_{bs} F_u A_{nt}$$

حالت اول

$$U_{bs} := 1$$

ضریب توزیع تنش

$$A_{nv1} := 2 \cdot t_{pf} \cdot \left[L_{fp} - S_1 - \left(\frac{n_f}{2} - 0.5 \right) \cdot (d_{bf} + 0.3 + 0.2) \right] = 314 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت برش

$$A_{nt1} := 2 \cdot t_{pf} \cdot \left(s_1 - \frac{d_{bf} + 0.3 + 0.2}{2} \right) = 27 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت کشش

$$R_{n211} := 0.6 \cdot F_u \cdot A_{nv1} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt1} = 7.97 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$A_{gv1} := 2 \cdot (t_{pf} \cdot L_{fp}) = 400 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع کلی تحت برش

$$R_{n212} := 0.6 \cdot F_y \cdot A_{gv1} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt1} = 6.759 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$R_{n21} := \min(R_{n211}, R_{n212}) = 6.759 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$\phi_n \cdot R_{n21} = 6.083 \times 10^5 \text{ kg}$$

"OK" if $F_{pr} \leq \phi_n \cdot R_{n21}$ = "OK"
"NOT OK" otherwise

حالت دوم

$$A_{nv2} := 2 \cdot t_{pf} \cdot \left[L_{fp} - S_1 - \left(\frac{n_f}{2} - 0.5 \right) \cdot (d_{bf} + 0.3 + 0.2) \right] = 314 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت برش

$$A_{nt2} := t_{pf} \cdot \left[b_{fp} - 2 \cdot s_1 - (d_{bf} + 0.3 + 0.2) \right] = 24.5 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت کشش

$$R_{n221} := 0.6 \cdot F_u \cdot A_{nv2} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt2} = 7.877 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$A_{gv2} := 2 \cdot (t_{pf} \cdot L_{fp}) = 400 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع کلی تحت برش

$$R_{n222} := 0.6 \cdot F_y \cdot A_{gv2} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt2} = 6.667 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$R_{n22} := \min(R_{n221}, R_{n222}) = 6.667 \times 10^5$$

$$\phi_n \cdot R_{n22} = 6 \times 10^5$$

"OK" if $F_{pr} \leq \phi_n \cdot R_{n22}$ = "OK"
 "NOT OK" otherwise

حالت سوم

$$A_{nv3} := t_{pf} \cdot \left[L_{fp} - S_1 - \left(\frac{n_f}{2} - 0.5 \right) \cdot (d_{bf} + 0.3 + 0.2) \right] = 157 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت برش

$$A_{nt3} := t_{pf} \cdot \left[b_{fp} - s_1 - \frac{3}{2} \cdot (d_{bf} + 0.3 + 0.2) \right] = 38 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع خالص تحت کشش

$$R_{n231} := 0.6 \cdot F_u \cdot A_{nv3} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt3} = 4.891 \times 10^5 \text{ kg}$$

$$A_{gv3} := t_{pf} \cdot L_{fp} = 200 \text{ cm}^2$$

سطح مقطع کلی تحت برش

$$R_{n232} := 0.6 \cdot F_y \cdot A_{gv3} + U_{bs} \cdot F_u \cdot A_{nt3} = 4.286 \times 10^5$$

$$R_{n23} := \min(R_{n231}, R_{n232}) = 4.286 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

$$\phi_n \cdot R_{n23} = 3.857 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

"OK" if $F_{pr} \leq \phi_n \cdot R_{n23}$ = "OK"
 "NOT OK" otherwise

$$R_{n2} := \min(\phi_n \cdot R_{n21}, \phi_n \cdot R_{n22}, \phi_n \cdot R_{n23}) = 3.857 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

گام نهم: کنترل ورق بال برای نیروی فشاری

Step 13. Check the flange plate for the limit states of compression buckling.

$$F_{pr} \leq \phi_n R_n \quad (7.6-12)$$

$$S_1 = 6 \quad \text{cm}$$

فاصله مرکز اولین ردیف پیچ تا لبه ورق اتصال

$$KL := 0.65 \cdot S_1 = 3.9$$

$$I_p := \frac{b_{fp} \cdot t_{pf}^3}{12} = 35.156$$

$$A_g := b_{fp} \cdot t_{pf} = 67.5$$

$$r := \sqrt{\frac{I_p}{A_g}} = 0.722$$

$$\frac{KL}{r} = 5.404$$

"OK" if $\frac{KL}{r} \leq 25$ = "OK"
 "NOT OK" otherwise

$$P_n := F_y \cdot A_g = 1.62 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

$$\phi_n \cdot P_n = 1.458 \times 10^5 \quad \text{kg}$$

مقاومت فشاری ورق بال

"OK" if $F_{pr} \leq \phi_n \cdot P_n$ = "OK"
 "NOT OK" otherwise

طراحی پیچ ها و ورق اتصال جان

Step 3. Assume a flange plate thickness, t_p . Estimate the width of the flange plate, b_{fp} , considering bolt gage, bolt edge distance requirements, and the beam flange width. Determine the controlling nominal shear strength per bolt considering bolt shear and bolt bearing:

$$r_n = \min \left\{ \begin{array}{l} 1.0F_{nv}A_b \\ 2.4F_{ub}d_b t_f \\ 2.4F_{up}d_b t_p \end{array} \right. \quad (7.6-3)$$

$$d_{bw} := 2.4$$

cm

قطر پیچ های اتصال جان تیر

$$n_{sw} := 2$$

تعداد صفحات لغزش

$$A_{nbw} := \frac{\pi \cdot d_{bw}^2}{4} = 4.524$$

cm²

سطح مقطع پیچ

$$T_{bw} := 334 \cdot \frac{1000}{9.806} = 3.406 \times 10^4$$

kg

حداقل نیروی پیش تنیدگی پیچ

$$r_{nw1} := \mu \cdot D_u \cdot h_f \cdot T_{bw} \cdot n_{sw} = 2.309 \times 10^4$$

kg

مقاومت برشی پیچ

$$r_{nw2} := 2.4 \cdot F_{ub} \cdot d_{bw} \cdot t_w = 6.912 \times 10^4$$

kg

مقاومت لهیدگی جان تیر

$$t_{pw} := 1$$

cm

ضخامت ورق اتصال بل تیر

$$r_{nw3} := 2.4 \cdot F_u \cdot d_{bw} \cdot t_{pw} = 2.131 \times 10^4$$

kg

مقاومت لهیدگی ورق اتصال

$$r_{nw} := \min(r_{nw1}, r_{nw2}, r_{nw3}) = 2.131 \times 10^4$$

kg

$$n_{wreq} := \frac{V_u}{r_{nw}} = 3.734$$

تعداد پیچ های مورد نیاز ورق اتصال جان

$$n_w := 4$$

تعداد پیچ های ورق اتصال جان

محاسبه ابعاد ورق اتصال جان

$$d_{bw} = 2.4$$

$$t_w = 1.2$$

$$t_{pw} = 1$$

$$n_w = 4$$

فاصله مرکز تا مرکز پیچ ها

$$3 \cdot d_{bw} = 7.2$$

cm

حداقل فاصله مرکز تا مرکز پیچ ها

$$14 \cdot \min(t_w, t_{pw}) = 14$$

cm

$$\min(20, 14 \cdot \min(t_w, t_{pw})) = 14$$

cm

حداکثر فاصله مرکز تا مرکز پیچ ها

$$C_2 := 7.5$$

cm

فاصله مرکز تا مرکز پیچ ها

فاصله مرکز پیچ تا لبه ورق اتصال

$$2 \cdot d_{bw} = 4.8$$

cm

حداقل فاصله مرکز پیچ تا لبه ورق اتصال

$$8 \cdot \min(t_w, t_{pw}) = 8$$

cm

$$\min(12.5, 8 \cdot \min(t_w, t_{pw})) = 8$$

cm

حداکثر فاصله مرکز پیچ تا لبه ورق اتصال

$$S_2 := 5$$

cm

فاصله مرکز پیچ تا لبه ورق اتصال

$$s_2 := 5$$

cm

فاصله مرکز پیچ تا لبه ورق اتصال

$$5 + 7.5 + 12 + 7.5 + 5 = 37$$

cm

طول ورق

$$5 + 5 + 10 = 20$$

cm

عرض ورق

جدول ۸-۹-۲-۱۰ ابعاد اسمی سوراخ پیچ بر حسب میلی‌متر

ابعاد اسمی سوراخ (mm)				قطر پیچ (mm)
سوراخ لوبیایی بلند (طول×عرض)	سوراخ لوبیایی کوتاه (طول×عرض)	سوراخ بزرگ‌شده	سوراخ استاندارد	
۱۸×۴۰	۱۸×۲۲	۲۰	۱۸	M۱۶
۲۲×۵۰	۲۲×۲۶	۲۴	۲۲	M۲۰
۲۴×۵۵	۲۴×۳۰	۲۸	۲۴	M۲۲
۲۷×۶۰	۲۷×۳۲	۳۰	۲۷	M۲۴
۳۰×۶۷	۳۰×۳۷	۳۵	۳۰	M۲۷
۳۳×۷۵	۳۳×۴۰	۳۸	۳۳	M۳۰
$(d+۳) \times ۲/۵ d$	$(d+۳) \times (d+۱۰)$	$d+۸$	$d+۳$	$\geq M۳۶$

جدول ۴-۴-۱۰ نیروی پیش‌تنیدگی و لنگر پیچشی پیش‌تنیدگی متناظر برای پیچ‌های ۱۰.۹

لنگر پیچشی لازم (KN.m)		نیروی پیش‌تنیدگی (kN)	قطر اسمی (mm)
گریسکاری با MOS _۲	روغن‌کاری شده		
۰/۲۵	۰/۳۵	۱۱۴	M۱۶
۰/۴۵	۰/۶	۱۷۹	M۲۰
۰/۶۵	۰/۹	۲۲۱	M۲۲
۰/۸	۱/۱	۲۵۷	M۲۴
۱/۲۵	۱/۶۵	۳۳۴	M۲۷
۱/۶۵	۲/۲	۴۰۸	M۳۰
۲/۸	۳/۸	۵۹۵	M۳۶

