



Stahlbau
Schriftliche Prüfung 6620000 am 27.01.2012
Musterlösung für EC3

Erreichbare Punktzahl: 144,5 (entspr. 161 %)

erreichte Punkte

(Unterschrift Prüfer)

Name, Vorname, Matrikelnummer:

Bearbeitungsdauer: 90 Minuten

Hilfsmittel: alle, außer elektronische Kommunikationsmittel

Geben Sie alle Ergebnisse in folgenden Einheiten an: Kräfte [kN], Momente [kNm], Spannungen [N/mm^2], Querschnittswerte [cm^x], Längen [mm], Flächenlasten [kN/m^2];

Geben Sie alle Ergebnisse mit (mindestens) 3 Ziffern Genauigkeit an.

Bitte ankreuzen (ohne Kreuz kann die Prüfung nicht bewertet werden)

☐ ich bearbeite die folgenden Aufgaben nach DIN 18800

☐ ich bearbeite die folgenden Aufgaben nach EC3 (DIN EN 1993)

1. Ein Bühnenträger IPE 160 – S355 ist als Einfeldträger mit einer Systemlänge von 6 m eingebaut. Welche Streckenlast q_d kann der Träger aufnehmen? Stabilitätsphänomene sowie die Querkraft und das Eigengewicht des Profils sollen vernachlässigt werden.

a) Bemessen Sie nach der elastischen Grenzlaster des Feldmomentes (3 P)

Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:

W_{el} ; $M_{gr,el,d}$;

b) bemessen Sie nach der plastischen Traglast des Feldmomentes (Fließgelenk) (3 P)

Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:

W_{pl} ; $M_{pl,d}$;

Lösung:

- a) $W_{el} = 109$; $M_{gr,el,d} = 109 \cdot 355/1,1 = 35,2$; $q_{d,d} = 8 \cdot 35,2 / 6^2 = 7,8$;
b) $W_{pl} = 109 \cdot 1,14 = 124$; $M_{pl,d} = 124 \cdot 355/1,1 = 40,1$; $q_{d,d} = 8 \cdot 40,1 / 6^2 = 8,9$;

2. a) Ermitteln Sie für Aufgabe 1 a) die Durchbiegung in Feldmitte unter Bemessungslasten. (2 P)
b) Wie groß ist für Aufgabe 1 b) die rechnerische Durchbiegung in Feldmitte unter Bemessungslasten; nicht rechnen, nur beschreiben und begründen. (1 P)
c) Nehmen Sie an, die tatsächliche Durchbiegung in Feldmitte unter der Bemessungslast aus Aufgabe 1 b) wäre nur ca. 400 mm. Geben Sie mögliche Ursachen an, begründen Sie. (1 P)

Lösung:

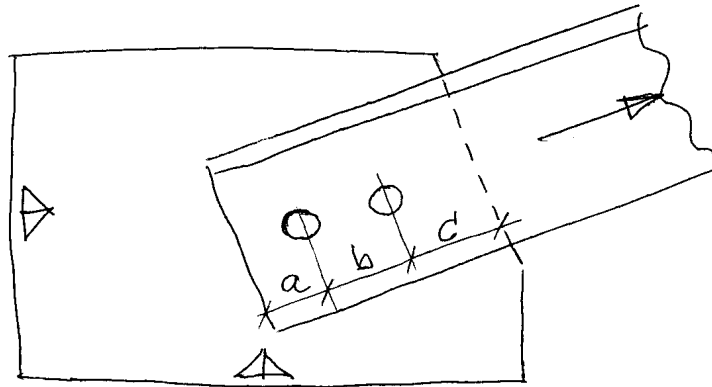
- a) $5 \cdot 7,8 \cdot 6,0^4 / (384 \cdot 2,1 \cdot 10^5 \cdot 869) = 72,1 \text{ mm}$
b) unendlich, weil erst nach unendlich großen Rotationen das Fließgelenk voll ausgebildet ist;
c-i) Überfestigkeit des Werkstoffes, d.h. höhere Fließgrenze;
c-ii) rechnerisch wird der Verfestigungsbereich der Spannungs-Dehnungs-Linie nicht berücksichtigt.

3. Ein HEB-Profil wurde nach der elastischen Grenztragfähigkeit um die schwache Achse bemessen.
a) Wie hoch ist der rechnerische Gewinn an Querschnittstragfähigkeit, wenn man plastisch rechnet? (1 P)
b) Warum ist die plastische Querschnittsreserve (plastischer Formbeiwert) deutlich größer als in Aufgabe 1? (2 P)
c) Geben Sie den plastischen Formbeiwert für einen T-Querschnitt, einen Kreis-Vollquerschnitt und einen L-Querschnitt an, ggfs. geschätzt. (1,5 P)
d) Warum empfiehlt es sich, T-Querschnitte nach der plastischen Querschnittstragfähigkeit zu bemessen (Stichworte)? (3 P)

Lösung

- a) 1,5
b) Weil größere Teile des Querschnittes zunächst im Bereich kleiner Spannungen liegen.
c) 1,6–1,8; $16 / 3\pi$; 1,6–1,8;
d) Wenn man T-Querschnitte elastisch berechnet, verzichtet man auf ca. 60-80% rechnerischer Tragfähigkeit.

4. Ein Winkelprofil L60x6-S235 ist als Diagonale an ein Knotenblech $t = 10 \text{ mm}$ angeschlossen mit 2 Schaftschrauben M16-4.6.
 $d_0 = 18$, $a = 30$, $b = 30$; $c = 30$.



(Skizze nicht maßstäblich)

Ermitteln Sie die aufnehmbare Zugkraft des Anschlusses.

Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:

Tragfähigkeit der Diagonalen (Nettoquerschnitt); Schraube L+R (Abscheren);
Schraube L (Lochleibung); Schraube R (Lochleibung), bei den Lochleibungsnachweisen jeweils α bzw. k_1 und α, b (13 P)

Lösung:

(Nettoquerschnitt Knotenblech wird nicht maßgebend)

Nettoquerschnitt der Diagonalen

$$A_{\text{dia}} = 691 \text{ mm}^2 - 18 \text{ mm} \cdot 6 \text{ mm} = 583 \text{ mm}^2$$

$$N_{\text{d, dia}} = 583 \cdot 214 = 125 \text{ kN}$$

Abscheren der Schrauben

$$F_{\text{v, R, d}} = 0,6 \cdot 400 \cdot 201 / 1,25 = 38,6 \text{ kN}$$

$$F_{\text{v, R, d, ges}} = 2 \cdot 38,6 = 77,2 \text{ kN}$$

Lochleibung der Schraube 1 (links) als Außenschraube (Diagonalstab)

$$k_1 = 2,8 \cdot 30 / 18 - 1,7 = 2,97, \text{ maßgebend wird } 2,5$$

$$\alpha_{\text{d}} = 30 / (3 \cdot 18) = 0,556$$

$$f_{\text{u, b}} / f_{\text{u}} = 400 / 360 = 1,11, \text{ maßgebend wird } 1$$

$$F_{\text{b, R, d}} = 2,5 \cdot 0,556 \cdot 360 \cdot 16 \cdot 6 / 1,25 = 38,4 \text{ kN}$$

Lochleibung der Schraube 2 (rechts) als Außenschraube (Knotenblech)

... wird nicht maßgebend, weil das Knotenblech dicker ist

Lochleibung der Schraube 2 (rechts) als Innenschraube (Diagonalstab)

k_1 wie für linke Schraube

$$\alpha_{\text{d}} = 30 / (3 \cdot 18) - 0,25 = 0,306$$

$$F_{b,R,d} = 2,5 * 0,306 * 360 * 16 * 6 / 1,25 = 21,2 \text{ kN}$$

Maßgebend für die rechte Schraube: Diagonalstab

$$\text{Gesamte Lochleibungslast: } V_{L,R,d} = 38,4 \text{ kN} + 21,2 \text{ kN} = 59,6 \text{ kN}$$

Anschlusslast: 59,6 kN (Lochleibung wird maßgebend)

5. Zu Aufgabe 4:

a) Sind die Rand- und Lochabstände in Aufgabe 4 zulässig? (3 P)

b) Nennen Sie 4 konstruktive Maßnahmen, um die Tragkraft des Anschlusses aus Aufgabe 4 deutlich zu erhöhen. (4 P)

Lösung:

a) Randabstand in Krafrichtung $1,2 * 18 \text{ mm} = 21,6 \text{ mm}$ ist eingehalten

Lochabstand in Krafrichtung $2,2 * 18 \text{ mm} = 39,6 \text{ mm}$ ist nicht eingehalten

Randabstand quer zur Krafrichtung $1,2 * 18 \text{ mm} = 21,6 \text{ mm}$ ist eingehalten

b) Größere Schraubendurchmesser anordnen;

dritte (und weitere) Schraube anordnen;

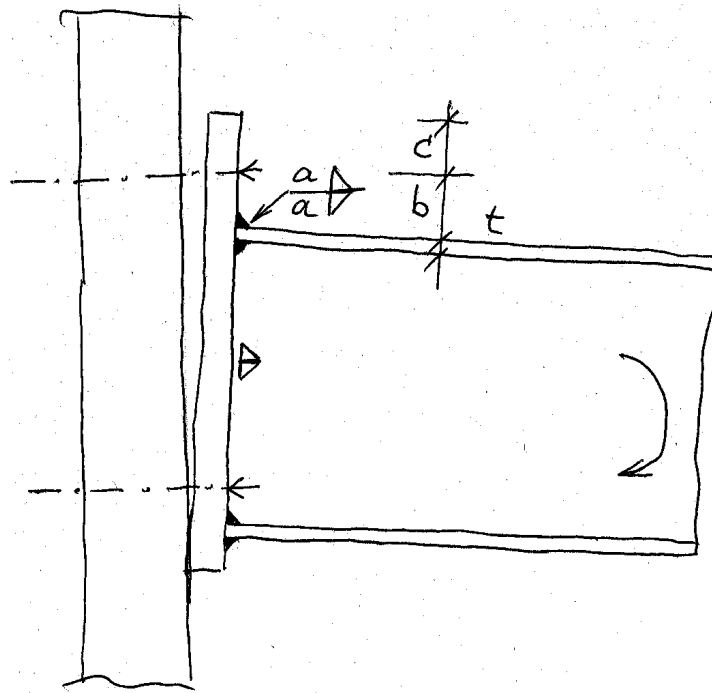
Randabstand c vergrößern;

(Wanddicke von Winkel und Knotenblech vergrößern);

höhere Schraubengüte wählen;

Schaftschrauben verwenden;

6. Gegeben ist der Stirnplattenanschluss eines Profils IPE240-S235 an eine Stütze mit folgenden Maßen: $t = 9,8$; $a = 5$; $b = 30$; $c = 20$; Breite der Stirnplatte 140. Die oberen Schrauben sind 2M16–10.9, jeweils nur leicht angelegt, so dass unter Last eine klaffende Fuge entsteht. Die unteren Schrauben werden konstruktiv zur Übertragung der Querkraft verwendet und in der folgenden Berechnung nicht berücksichtigt. Der Anschluss wird durch ein negatives Biegemoment $M_{d} = 60 \text{ kNm}$ beansprucht.



a) Ermitteln Sie die erforderliche Dicke der Stirnplatte, wenn in der Stirnplatte eine Fließlinie entsteht. Verwenden Sie dabei ein einfaches Ingenieurmodell. (8 P)

Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:

Lage des Druckpunktes; Hebelarm e für die Zugbeanspruchung der Schrauben; Normalkraft N, d in einer Schraube; Lage des Fließgelenkes in der Stirnplatte; Hebelarm e_2 , aus dem das Biegemoment im Fließgelenk entsteht; äußeres Biegemoment M, d im Fließgelenk; erforderliches plastisches Widerstandsmoment W_{pl} ;

b) Ermitteln Sie die erforderliche Dicke der Stirnplatte, wenn die Schrauben vorgespannt sind und unter den Schrauben ebenfalls eine Fließlinie entsteht. Gehen Sie dabei näherungsweise von der Schraubenkraft aus Teilaufgabe a) aus. (4 P)

Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:

Hebelarm e_3 , aus dem das Biegemoment im maßgebenden Fließgelenk entsteht; äußeres Biegemoment M, d im Fließgelenk; erforderliches plastisches Widerstandsmoment W_{pl} ;

Lösung:

a) Druckpunkt in der Mitte des unteren Flansches; $e = 240 - 9,8/2 + 30 = 265$; $N, d = 0,5 \cdot 60 / 0,265 = 113$; Fließgelenk oberhalb der oberen Flanschnaht; $e_2 = 30 - 5 \cdot \sqrt{2} = 22,9$; $M, d = 2 \cdot 113 \cdot 0,0229 = 5,19$; $W_{pl} = 5,19 / 214 = 24,2$; $T = \sqrt{(4 \cdot 24,2 \text{ cm}^3 / 14 \text{ cm})} = 26,3 \text{ mm} \dots$ gewählt 30 mm

b) $e_3 = 22,9/2 = 11,5$; $M, d = 5,19/2 = 2,60$; $W_{pl} = 24,2/2 = 12,1$; $T = \sqrt{(4 \cdot 12,1 \text{ cm}^3 / 14 \text{ cm})} = 18,6 \text{ mm} \dots$ gewählt 20 mm

7. Eine geschweißte Rahmenecke IPE240 / IPE240 – S235 wird durch ein negatives Eckmoment $M_d = 60 \text{ kNm}$ beansprucht. Die Stegdicke des Walzprofils beträgt 6,2 mm, die Flanschdicke beträgt 9,8 mm. Der Riegel der Rahmenecke ist um 3° gegen die Horizontale geneigt.
- a) Ermitteln Sie die den Ausnutzungsgrad η für die Schubspannungen im Eckblech. Geben Sie folgende Zwischenergebnisse an:
Rechnerische Abmessungen des Eckbleches; Flanschkräfte F_d ; Schubfluss T_d ; Schubspannung τ_d ; aufnehmbare Schubspannung $\tau_{R,d}$. (6 P)
- b) Welche Annahme für den Verlauf der Flanschkräfte im Bereich der Ecke wird dabei üblicherweise zugrunde gelegt (stichwortartige Begründung)? (2 P)
- c) Geben Sie drei unterschiedliche Veränderungen an, mit der Sie in der Rahmenecke ausreichende Tragfähigkeit herstellen können. Geben Sie jeweils eine qualifizierte Schätzung für die erforderliche Bauteildicke oder die maßlichen Veränderungen an (6 P).

Lösung:

- a) $230/230$; $F_d = 60 / 230 = 260$; $T_d = 260 \text{ kN} / 230 \text{ mm} = 1130 \text{ N/mm}$; $\tau_d = 1130 / 6,2 = 182$; $\tau_{R,d} = 235 / (1,1 \cdot \sqrt{3}) = 123$; $\eta = 182/123 = 1,48$;
- b) Die Flanschkräfte nehmen im Bereich der Rahmenecke linear auf Null ab. Dies entspricht der Annahme eines konstanten Schubflusses entlang der Kante des Eckbleches
- c1.) Anordnung zusätzlicher Schubleche, möglichst symmetrisch; $T_{\text{ges,erf}} = 8,6 \cdot 1,48 = 12,7$ – konstr. gewählt 2×5
- c2.) Anordnung zusätzlicher Diagonalen (Fachwerkmodell); $F_{\text{rest}} = 260 / 1,48 = 176 \text{ kN}$; $A_{\text{erf}} = 176 \cdot \sqrt{2} \cdot 0,5 / 214 = 582 \text{ je Seite}$, konstr. gew. 10×100
- c3) Anordnung einer Voute; Vergrößerung des inneren Hebelarmes auf $230 \cdot 1,48 = 340 = 230 + 110$; konstr. gewählt Voute aus IPE240 (ca. $200 \cdot 1,4 = 280$)
8. Ein Deckenträger IPE450-S235 im vertikalen Kreuzverband eines Stahlskelettbaus mit einer Systemlänge von $B = 5 \text{ m}$ wird als Verbandsstab durch eine Bemessungsnormalkraft $N_d = 1800 \text{ kN}$ beansprucht.
- a) Ermitteln Sie die Ausnutzungsgrade für Knicken um beide Achsen unter zentrischem Druck; wählen Sie jeweils einen geeigneten Ersatzstab. Geben Sie jeweils folgende Zwischenergebnisse an:
Plastische Normalkraft, Knicklänge, Euler-Last, bezogene Schlankheit, Knickspannungslinie, Imperfektionsbeiwert, Reduktionsfaktoren, Grenznormalkraft. (19 P)
- b) Welche Einflüsse müsste man bei dem Stabilitätsnachweis noch berücksichtigen, wenn der Riegel auch als Deckenträger beansprucht wird? Beschreiben Sie stichwortartig die Auswirkungen dieser Einflüsse auf den Knicknachweis. (6 P)

c) Welches Stabilitätsphänomen kann im Hinblick auf b) bei dem Riegel noch auftreten (Stichworte)? (3 P)

Lösung:

Rechengang nach EC3-1-1:

a) $L = 5000 / 5000$; $s, k = 5000 / 5000$; $N_{pl} = 2110$; $N_{cr,z,d} = 25400/1260$; $\lambda, K = 0,288/1,23$; $KSL = a/b$; $\alpha = 0,21/0,34$; $\Phi = 0,551/1,52$; $\chi = 0,980/0,430$; $N_{b,z,Rd} = 2070/909$; $\eta = 0,870/1,98$

b) Die zusätzliche Beanspruchung aus Biegemoment, die dazu führt, dass die oben ermittelten Ergebnisse auf der unsicheren Seite liegen.

c) Kippen bzw. Biegedrillknicken;

9. Geben Sie mindestens 3 konstruktive Maßnahmen an, durch die sich eine ausreichende Tragfähigkeit des Riegels aus Aufgabe 8 herstellen lässt? Skizzieren Sie gegebenenfalls. (6 P)

Lösung:

a) Einbinden des Obergurtes in die Betondecke, z.B. über Kopfbolzen;

b) Falls nur eine Stahlbau-Gitterrostbühne vorhanden ist: horizontale Stützung des Obergurtes durch die Gitterrostträger in einem Abstand von ca. 1 m.

c) Aufschweißen von Kammerblechen, so dass ein Kastenquerschnitt mit deutlich höherer Steifigkeit um die schwache Achse entsteht.

d) Wählen eines HEA- oder HEB-Profils mit den entsprechenden Querschnittswerten.

10. Konstruieren und Zeichnen Sie zu der vorigen Aufgabe den Anschluss des Riegels an eine Stütze HEA320-S235 mit einem Kreuzverband 2L100x10-S235 und Knotenblechen 20 mm. Die Diagonalkraft beträgt ca. 1100 kN, es werden 4M24-8.8 benötigt. Die Geschosshöhe ist 4 m.

Beachten Sie, dass der Riegel an den Enden als gelenkig angeschlossen betrachtet wird.

Zeichnen Sie im Maßstab 1:5; zeichnen Sie Darstellungen von zwei unterschiedlichen Blickrichtungen (Draufsicht und/oder Ansicht und/oder Schnitt).

Schreiben Sie Positionsnummern an alle Bauteile, Schweißnähte und Schrauben. (20 P)

11. Führen Sie alle in Aufgabe 10 vergebenen Positionsnummern auf; geben Sie jeweils in mindestens einem Stichwort an, welcher rechnerische Nachweis für dieses Bauteil/Schraube/Schweißnaht zu führen wäre. (10 P)

Beispiel: „Schub aus Querkraft“; „Zug aus Versatzmoment“

Lösung:

1 – Dachträger – Schub aus Querkraft

12. Herstellen von Schweißkonstruktionen im Hochbau nach DIN EN 1090.
Legen Sie für die nachfolgenden Bauteile CC, SC und PC fest und bestimmen Sie daraus die EXC. Geben Sie dabei jeweils mindestens 1 Stichwort an, mit dem Sie Ihre Entscheidung begründen. Welche Qualifikation muss die Schweißaufsicht des Betriebes haben, der diese Bauteile fertigt?
- a) Was bedeuten die Abkürzungen? (2P)
 - b) Feuerverzinktes Stahlgeländer S235 an einem Wohnhaus-Balkon. (2,5 P)
 - c) Balkongeländer aus Nichtrostendem Stahl an einem Wohnhaus. (2,5 P)
 - d) Feuerverzinktes Stahlgeländer S235 im Foyer eines Konzerthauses. (2,5 P)
 - e) Balkongeländer aus Nichtrostendem Stahl im Foyer eines Konzerthauses. (2,5 P)
 - f) Produktionshalle mit Spannweite 22 m, S235, maximale Stirnplattendicke 25 mm. (2,5 P)
 - g) Stadionüberdachung S355, maximale Stirnplattendicke 60 mm. (2,5 P)
- Lösung:
- a) CC consequence class = Schadensfolgeklasse; SC service category = Beanspruchungskategorie; PC production category = Herstellungskategorie, EXC execution class = Ausführungsklasse
 - b) CC1; SC1; PC1; EXC1
 - c) CC1; SC1; PC2; EXC2
 - d) CC2; SC1; PC1; EXC2
 - e) CC2; SC1; PC2; EXC3
 - f) CC1; SC1; PC1; EXC1
 - g) CC3; SC1; PC2; EXC3a