

Inhaltsverzeichnis

1	Einführung	Seite 4	ř
2	Tragfähigkeit von Verbundstützen im Kaltzustand für zentrischen axialen Druck	Seite 4	ŀ
3	Tragfähigkeit von Verbundstützen bei exzentrischer Belastung im Kaltzustand	Seite 6	,
4	Tragfähigkeit von Verbundstützen für höhere Temperaturen	Seite 7	,
4.1	Thermische Analyse	Seite 7	,
4.2	Mechanische Berechnung	Seite 8	;
5	Traglasttafeln	Seite 1	.3
5.1	406,4 x 8,8 Hohlprofil (S235), HEM 200 Einstellprofil (S355)	Seite 1	.3
5.2	406,4 x 8,8 Hohlprofil (S235), HEB 200 Einstellprofil (S355)	Seite 1	6
5.3	559 x 8,8 Hohlprofil (S235), HD320 x 127 Einstellprofil (S460M)	Seite 1	9
5.4	660 x 10 Hohlprofil (S235), HD400 x 314 Einstellprofil (S460M)	Seite 2	2
5.5	508 x 8,8 Hohlprofil (S235), HEM 260 Einstellprofil (S355)	Seite 2	.5
5.6	508 x 8,8 Hohlprofil (S235), HEB 260 Einstellprofil (S355)	Seite 2	8
5.7	559 x 8,8 Hohlprofil (S235), HD 320 x 245 Einstellprofil (S460M)	Seite 3	1
5.8	610 x 10 Hohlprofil (S235), HD360 x 134 Einstellprofil (S460M)	Seite 3	4
5.9	610 x 10 Hohlprofil (S235), HD360 x 162 Einstellprofil (S460M)	Seite 3	7
5.10	660 x 10 Hohlprofil (S235), HD400 x 216 Einstellprofil S460M)	Seite 4	C

Impressum

Bemessungshilfe Verbundstützen Traglasttafeln für Verbundstützen – kalt und heiß Nr. B 504 a

Herausgeber:

bauforumstahl e.V. | Sohnstraße 65 | 40237 Düsseldorf Postfach 104842 | 40039 Düsseldorf T: +49 (0)211.6707.828 | F: +49 (0)211.6707.829 zentrale@bauforumstahl.de | www.bauforumstahl.de www.facebook.com/bauforumstahl | www.stahlbauverbindet.de

Copyright © Dezember 2014 bauforumstahl e.V.

Ein Nachdruck dieser Publikation – auch auszugsweise – ist nur mit schriftlicher Genehmigung des Herausgebers bei deutlicher Quellenangabe gestattet.

Bei der Zusammenstellung aller Texte, Formeln, Abbildungen, Zeichnungen und Tabellen wurde mit größtmöglicher Sorgfalt vorgegangen. Trotzdem können Fehler nicht vollständig ausgeschlossen werden.

bauforumstahl kann für fehlerhafte Angaben und deren Folgen keine Haftung übernehmen. Rechtsansprüche aus der Benutzung der bereitgestellten Daten sind daher ausgeschlossen. Für Hinweise und Verbesserungsvorschläge sind wir stets dankbar.

Autoren:

Dipl.-Ing. Marc May, Arcelor Mittal Europe François Hanus, ArcelorMittal Global R&D Long Products

Titelbild:

Posttower Bonn, Murphy/Jahn Arcitects Chicago © Atelier Altenkirch

bauen im wertstoffkreislauf 3R reduce reuse recycle bauen im wertstoffkreislauf 3R reduce re



1|Einführung

Einsatz von Verbundstützen mit einem ausbetonierten Hüllrohr und einem Einstellprofil hat viele Vorteile: schnelle Errichtung (keine Schalung, keine Bewehrung), hohe Tragfähigkeit bei geringen Abmessungen und ein gutes Verhalten Brandeinwirkungen. Hier wird eine einfache Berechnungsmethode vorgestellt, mit der die Verbund-Hohlprofilstützen Traglast von mit Einstellprofil im Kaltzustand und unter Brandeinwirkung (R60, R90 und R120) ermittelt werden kann.

Die Berechnung der Drucktragfähigkeit dieser Stützen im Kaltzustand ohne Exzentrizität erfordert keinerlei neue Entwicklung. Die vollständige vereinfachte Berechnungsmethode ist in EN 1994-1-1 festgelegt.

Für Fälle mit exzentrischer Belastung muss nach EN 1994-1-1 das N-M Interaktionsdiagramm des Querschnittes ermittelt werden. Hier wird das M-N Interaktionsdiagramm ermittelt, indem der Stützenquerschnitt in eine große Anzahl von Streifen unterteilt wird, und mit einer programmierten Vorgehensweise die inneren Schnittgrößen (M und N) für eine Vielzahl von möglichen Lagen der plastischen Nulllinie berechnet werden.

Eine ähnliche Vorgehensweise wurde zur Ermittlung der M-N Interaktionsdiagramme nach 60, 90 und 120 Minuten ISO Brand angewendet. Die Temperaturverteilung im Querschnitt wurde unter Vernachlässigung des Hüllrohres auf der Basis von isothermen Kurven nach EN 1992-1-2 für Betonstützen ermittelt. Der Beitrag des Hüllrohres wird auch bei der Berechnung von Tragfähigkeit und Steifigkeit der Stütze vernachlässigt.

Die tabellierten Werte werden für verschiedene Knicklängen angegeben. Für den Kaltzustand wurden 2,35 m, 2,52 m, 2,8 m, 3,36 m, 3,6 m und 4,0 m Knicklänge berücksichtigt. Für die Warmbemessung werden 2,35 m, 2,52 m und 2,8 m berücksichtig. Die Knicklänge einer Verbundstütze wird hier auf 0,7 L reduziert (siehe 4.3.5 (10) in EN 1994-1-2:2005).

Die drei Berechnungsmethoden werden nachfolgend im Detail erläutert und mit Beispielen illustriert (Kapitel 2 bis 4). Die tabellierten Werte für alle berücksichtigten Abmessungen werden in Kapitel 5 angegeben. Zur Validierung der analytischen Methode wurden Vergleichsrechnungen mit dem FEM-Programm SAFIR durchgeführt (siehe die Vergleiche 5.1 bis 5.4).

2 | Tragfähigkeit von Verbundstützen im Kaltzustand für zentrischen axialen Druck

Abmessungen und Materialparameter des Beispiels:

Hüllrohr: 559x8,8, Stahlgüte S235

Einstellprofil: HD 320x245, Stahlgüte S460M

Betonfestigkeitsklasse: C30/37

Knicklänge: 3,6 m

Ermittlung Bemessungswert der Druckkraft:

Plastische Tragfähigkeit des Hüllrohrs:

$$t_f = 40 \, mm \rightarrow f_{vk} = 430 \, MPa$$

Anteil der ständigen Lasten SLS : $N_G/N_{G+\mathcal{Q}}=0.8$ (Annahme)

Anteil der ständigen Lasten ULS:

$$(N_G/N_{G+Q})_d = \frac{\gamma_G * 0.8}{\gamma_G * 0.8 + \gamma_Q * 0.2} = 0.783$$

Kriechbeiwert für Beton bei Innenraumbedingungen (RH = 50%; $h_0 = h_{0,max}$): 1,9 (siehe blaue Kurve in Abbildung 1).

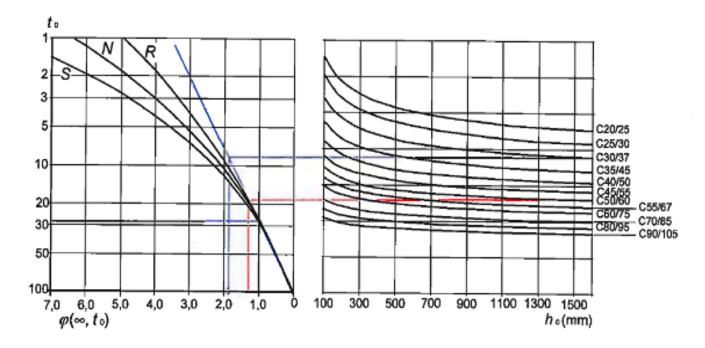


Abbildung 1: Ermittlung des Kriechbeiwertes für Beton (RH = 50%) nach EN 1992-1-1:2004

Elastizitätsmodul für Beton:

$$E_{c,eff} = E_{cm} \frac{1}{1 + (N_{G,Ed}/N_{Ed}) * \varphi_t} = 12.867 MPa$$

Der Knicknachweis für die Verbundstütze erfolgt für die schwache Achse.

Effektive Biegesteifigkeit:

$$(EI)_{eff,z} = K_o (E_a I_{a,z} + K_{e,II} E_{c,eff} I_{c,z}) = 169.342 \text{ kNm}^2$$

Beiwerte K_o und $K_{e,II}$ werden zu 0,9 und 0,5 angenommen, um Bauteilimperfektionen zu berücksichtigen (siehe § 6.7.3.4. EN 1994-1-1:2004).

Kritische Normalkraft, schwache Achse:

$$N_{cr,z} = \frac{\pi^2 * EI_z}{I^2} = 128.962 \text{ kN}$$

Charakteristische Drucktragfähigkeit:

$$N_{pl,Rk} = A_a * f_{vd} + A_c * f_{cd} = 22.961 \, kN$$

Bemessungswert Drucktragfähigkeit:

$$N_{pl,Rd} = A_a * f_{vd} / \gamma_{M,0} + A_c * f_{cd} / \gamma_c = 20.971 \, kN$$

Die Erhöhung der Betonfestigkeit durch die Umschnürungswirkung wird berücksichtigt, indem der Reduktionsfaktor 0,85 für die Betonfestigkeit vernachlässigt wird (anwendbar bei allen Verbundstützen mit runden Hohlprofilen). Der Koeffizient η, welcher für runde Querschnitte angewendet werden kann (siehe § 6.7.3.2. (6) in EN 1994-1-1), wurde auf der sicheren Seite liegend ebenfalls vernachlässigt.

Reduzierte Schlankheit für die schwache Achse:

$$\overline{\lambda}_z = \sqrt{\frac{N_{pl,Rk}}{N_{cr,z}}} = 0,422$$

Imperfektionsfaktor: $\alpha = 0.34$ (Knickkurve b nach Tabelle 6.5 in EN 1994-1-1:2004)

Knickreduktionsfaktor:

$$\chi_z = \frac{1}{\phi_z + \sqrt{\phi_z^2 - \overline{\lambda}^2}} = 0,917$$

$$mit \quad \phi_z = 0,5 * \left[1 + \alpha \left(\overline{\lambda} - 0,2 \right) + \overline{\lambda}^2 \right] = 0,627$$

Bemessungswert der Knicktragfähigkeit:

$$N_{b,Rd} = \chi * (A_a * f_{yd} / \gamma_{M,1} + A_c * f_{cd} / \gamma_c) = 17.819 \, kN$$

3 | Tragfähigkeit von Verbundstützen bei exzentrischer Belastung im Kaltzustand

Die M-N Interaktionskurve wird wie folgt ermittelt:

- Diskretisierung des Querschnittes in horizontale Streifen und Ermittlung der Teilquerschnittsflächen der Materialien der einzelnen Streifen;
- Ermittlung der plastischen Normalkraft jedes Streifens für Zug und Druck;
- Ermittlung der M-N Schnittgrößen für eine Vielzahl von möglichen plastischen Nulllinien (Vollplastische Annahme);
- Darstellung der M-N Interaktionskurve unter Einbeziehung aller ermittelten M-N Paare.

Diese Vorgehensweise erfordert ein kleines Programm, die nichtlineare M-N um Interaktionskurve zu ermitteln. EN 1994-1-1 erlaubt eine vereinfachte Methode für Verbundstützen mit I-Profilen eingebettet in Beton: die nichtlineare Kurve wird durch eine polygonale Kurve ersetzt, welche durch vier Punkte definiert ist (siehe § 6.7.3.2 (5) in EN 1994-1-1:2004). In dieser Arbeit werden die Tabellenwerte mit Hilfe der nichtlinearen M-N Interaktionskurve ermittelt. Die vereinfachte polygonale Interaktionskurve wird jedoch im Berechnungsbeispiel dargestellt für schnelle Handrechnungen von Verbundquerschnitten, welche hier nicht betrachtet werden.

Eingabewerte der Beispielrechnung:

Äußeres Hüllrohr: 406,4x8,8, Stahlgüte S235 Einstellprofil: HEM 200, Stahlgüte S355

Betonfestigkeit: C50/60 Knicklänge: 3,36 m

Lastexzentrizität: d/10 = 40,64 mm

Ermittlung des Bemessungswertes der Drucktragfähigkeit:

Fließgrenze des Einstellprofiles:

$$t_f = 25 mm \rightarrow f_{vk} = 355 MPa$$

Bemessungswerte der Drucktragfähigkeit:

$$N_{pl,Rd} = A_a * f_{yd} / \gamma_{M,0} + A_c * f_{cd} / \gamma_c = 10.633 \, kN$$

Normalkraft Punkt C:

$$N_{pm,Rd} = A_c * f_{cd} / \gamma_c = 3.520 \text{ kN}$$

(Annahme einer polygonalen Interaktionskurve)

Zugehöriges Biegemoment Punkt C (schwache Achse): 802 kNm

Mit der nichtlinearen Interaktionskurve werden für Punkt C folgende Werte ermittelt: N = 3344 kN und M = 812 kNm. Abbildung 2 zeigt, dass der Unterschied zwischen nichtlinearer und polygonaler Interaktionskurve signifikant ist, besonders für die meist maßgebende schwache Achse.

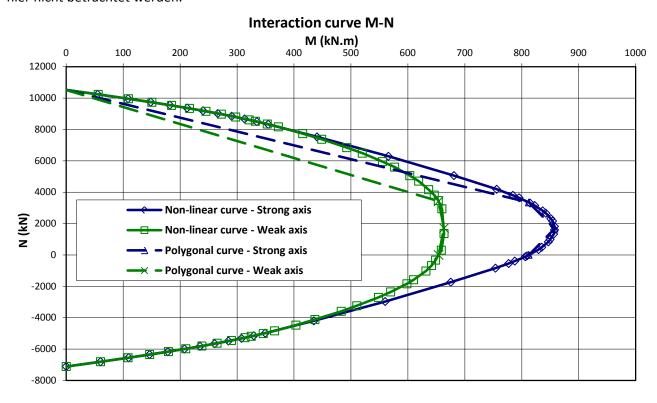


Abbildung 2: M-N Interaktionskurve für eine Verbundstütze um die starke und die schwache Achse

Verhältnis der ständigen Lasten SLS: $N_G/N_{G+O}=0.8$ (Annahme)

Verhältnis der ständigen Lasten ULS:

$$(N_G/N_{G+Q})_d = \frac{\gamma_G * 0.8}{\gamma_G * 0.8 + \gamma_O * 0.2} = 0.783$$

Kriechbeiwert für Beton bei Innenraumbedingungen (RH = 50%; $h_0 = h_{0,max}$): 1;4 (siehe blaue Kurve in Abbildung 1).

Elastizitätsmodul für Beton:

$$E_{c,eff} = E_{cm} \frac{1}{1 + (N_{G,Ed}/N_{Ed}) * \varphi_t} = 17.656 MPa$$

Effektive Biegesteifigkeit:

$$(EI)_{eff,z} = K_o \left(E_a I_{a,z} + K_{e,II} E_{c,eff} I_{c,z} \right) = 56.595 \text{ kNm}^2$$

Die Beiwerte K_o und $K_{e,II}$ werden zu 0,9 und 0,5 angenommen, um die Stützeninperfektionen zu berücksichtigen (siehe § 6.7.3.4. EN 1994-1-1:2004).

Kritische Normalkraft für die schwache Achse:

$$N_{cr,z} = \frac{\pi^2 * EI_z}{L^2} = 49.477 \ kN$$

Gesamte Exzentrizität:

$$e = e_o + e_a = d/10 + L/200 = 40.6 + 16.8 = 57.4 \, mm$$

Die unbeabsichtigte Exzentrizität e_a wird nach Tabelle 6.5 in EN 1994-1-1:2004 definiert.

Das Bemessungsmoment nach Theorie 1. Ordnung (um die schwache Achse) für $N_{Sd} = 6.000$ kN (Annahme):

$$M_{z,Sd,1} = N_{Sd} * e = 344 \, kNm$$

Faktor zur Berücksichtigung der Effekte nach Theorie 2. Ordnung:

$$k = \frac{\beta}{1 - N_{Ed}/N_{cr,eff,z}} = 0.75 \ge 1 \quad \rightarrow \quad k = 1$$

Das Bemessungsmoment nach Theorie 2. Ordnung (um die schwache Achse) für N_{Sd} = 6.000 kN (Annahme):

$$M_{z,Sd,2} = M_{z,Sd,1} * k = 344 \, kNm$$

Plastisches Biegemoment für $N = N_{Sd}$:

$$M_{pl.N.Rd} = 461kNm$$

Nachweis um die schwache Achse:

$$\frac{M_{Ed,z}}{M_{pl,N,Rd,z}} = 0.75 \le \alpha_M = 0.9$$

Der Koeffizient α_{M} ist 0,9 für die Stahlgüten S235 oder S355 und 0,8 für S420 oder S460.

Der Nachweis zeigt, dass die Tragfähigkeit der Verbundstützen mit einer Exzentrizität $e_{\rm o}=d/10$ größer ist als 6000 kN. Iterativ wird $N_{Rd}=7.224$ kN ermittelt.

4 | Tragfähigkeit von Verbundstützen für erhöhte Temperaturen

Eingabewerte der Beispielrechnung:

Äußeres Hüllrohr: 559x8,8, Stahlgüte S235 Einstellprofil: HD 320x127, Stahlgüte S460M

Betonfestigkeit: C50/60

Knicklänge: 0,7 * 3,6m = 2,52m Lastexzentrizität: d/10 = 40,64 mm

4.1 | Thermische Analyse

Die Verteilung der Temperatur im Querschnitt hat einen direkten Einfluss auf die plastische Tragfähigkeit des Verbundstützenquerschnittes und die Biegesteifigkeit. Um die Berechnung so einfach wie möglich zu halten, werden die Temperaturprofile aus EN 1992-1-2:2004 - Anhang A für runde Stützen (Abbildung A-17 bis A-20; d = 300 mm) wie folgt verwendet:

- Der umgebende Beton, der Temperaturen oberhalb von 500°C ausgesetzt ist, wird entfernt und bei der Berechnung nicht berücksichtigt. Die Stärke des entfernten Betonumfanges beträgt 27 mm, 37 mm bzw. 50 mm für R60, R90 bzw. R120 (siehe EN 1992-1-2:2004 Abbildung A-20).
- Die Temperatur des Einstellprofils wird als gleichmäßig angenommen und nach den Abbildungen A-17 bis A-19 abgeschätzt für die Betondeckung der Flansche im Abstand b/4 von den Flanschaußenkanten.
- Die Temperatur des verbleibenden Betonquerschnittes, ohne den entfernten äußeren Umfang, wird gleich der Temperatur des Einstellprofiles angenommen.

Diese vereinfachte Vorgehensweise überschätzt die Querschnittstemperaturen leicht, weil die Temperaturprofile in EN 1992-1-2:2004 von 300 mm großen Rundstützen ohne Einstellprofile ausgehen.

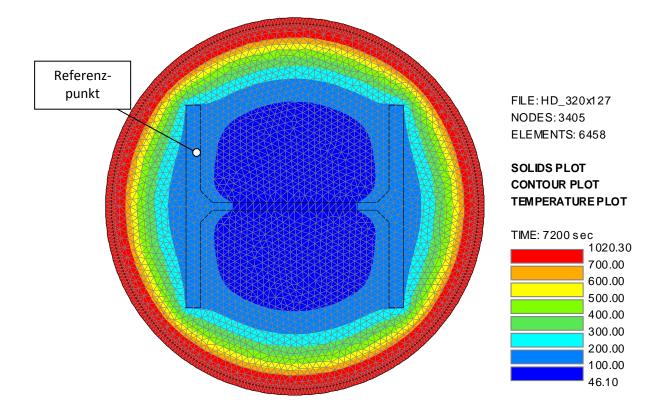


Abbildung 3: Temperaturverteilung einer 559 mm Durchmesser Verbundstütze nach 120 Minuten

In großen Querschnitten führt der gleiche Wärmeeintrag in den Stützenkern (Einstellprofil und verbliebener Beton) zu signifikant geringeren Temperaturen als mit den Eurocode-Temperaturprofilen ermittelt wird. Dieser Effekt ist ausgeprägter für große Stützen, massive Einstellprofile und lange Branddauern.

Beim hier betrachteten Beispiel führt die thermische Simulation mit SAFIR zu Querschnittstemperaturen von 68°C (statt mit Temperaturprofilen ermittelten 84°C), 113°C (statt 143°C) und 158°C (statt 272°C) nach 60, 90 bzw. 120 Minuten ISO-Brand.

Annahmen für die SAFIR Simulationen:

Konvektionskoeffizient warmer Oberflächen: 25 W/mK

Konvektionskoeffizient kalter Oberflächen: 4 W/mK

Emissionsvermögen von Stahl: 0,7

Spezifische Masse von Beton einschließlich Feuchtigkeitsgehalt: 2400 kg/m³

Feuchtigkeitsgehalt von Beton: 96 kg/m³ (4%)

Leitfähigkeit von Beton: unterer Grenzwert nach EN 1992-1-2:2004 § 3.3.3.

4.2 | Mechanische Berechnung

Für erhöhte Temperatur gibt es keine Berechnungsmethode in der aktuellen Version des Eurocodes, die sich auf die Tragfähigkeit von Verbundstützen aus betongefüllten Hohlprofilen mit Einstellprofilen unter zentrischer oder exzentrischer Druckbelastung bezieht. Der informative Anhang H, welcher diese Art von Verbundstützen behandelt, wurde von den europäischen Behörden wegen unsicheren Bemessungsergebnissen abgelehnt.

Die hier nachfolgend vorgestellte Berechnungsmethode, auf der auch die Tabellenwerte beruhen, basiert auf der Vorgehensweise für Stützen unter exzentrischer bei Raumtemperaturen Belastung sowie Empfehlungen der europäischen Normen für Stahlund Betonstrukturen unter Brandbelastung (EN 1991-1-2:2002, EN 1992-1-2:2004, EN 1993-1-2:2005 und EN 1994-1-2:2005).

Die M-N Interaktionskurven für den verbleibenden Querschnitt (ohne Hohlprofil und außgefallenen äußeren Betonumfang) nach 60, 90 und 120 Minten ISO-Brandwerden ähnlich berechnet Raumtemperaturen. Aber die im Eurocode angegebenen Spannungs-Dehnungs-Diagramme von Stahl und Beton bei erhöhten Temperaturen sind nichtlinear. Folgende vereinfachende Annahmen wurden gemacht:

vereinfachte Spannungs-Dehnungs-Das Diagramm von Stahl ist elastisch-plastisch mit einem Fließplateau für die Spannung:

$$\sigma_a = \frac{\left(k_{p,\theta} + k_{y,\theta}\right) f_{yk}}{2 * \gamma_{M,fi}}$$

Der Elastizitätsmodul, berücksichtigt für die Berechnung der Biegesteifigkeit der Stützen, ist $E_{a.\theta} = k_{E.\theta} * E_{a.20^{\circ}C}$ (siehe Abbildung 4).

Das vereinfachte Spannungs-Dehnungs-Diagramm von Beton ist elastisch-plastisch mit einem Fließplateau für die Spannung:

$$\sigma_c = \frac{0.85 f_{c,\theta}}{\gamma_{M,fi}}$$

Der Elastizitätsmodul, berücksichtigt für die Berechnung der Biegesteifigkeit, ergibt sich aus σ_c und der zugehörigen Dehnung nach EN 1992-1-2 (siehe Abbildung 5).

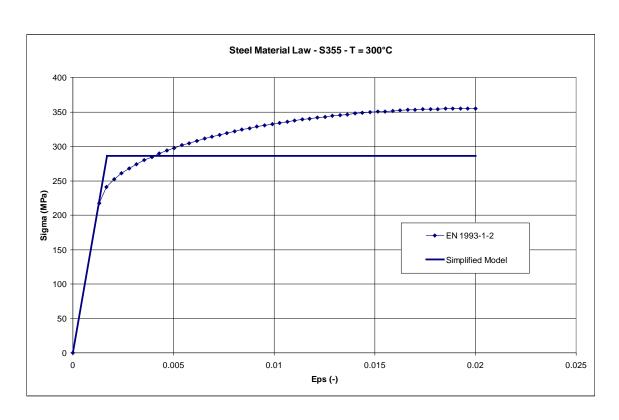


Abbildung 4: Vergleich der Spannungs-Dehnungs-Diagramme für Stahl nach EN 1993-1-2 und der vereinfachten Annahmen (S355 -T = 300°C)

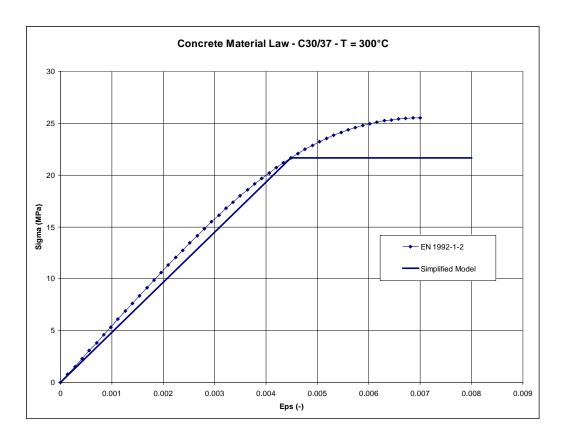


Abbildung 5: Vergleich der Spannungs-Dehnungs-Diagramme für Beton nach EN 1992-1-2 und der vereinfachten Annahmen (Betonfestigkeitsklasse C30/37 -T = 300°C)

Ermittlung des Bemessungswertes der Drucktragfähigkeit:

Fließgrenze des Einstellprofils: $t_f = 20.5 \, mm$ \rightarrow $f_{vk} = 440 \, MPa$

$$T_{a,60} = T_{c,60} = 84 \,^{\circ}C$$
 ; $T_{a,90} = T_{c,90} = 143 \,^{\circ}C$; $T_{a,120} = T_{c,120} = 271 \,^{\circ}C$

$$\sigma_{a,60} = \frac{\left(k_{p,\theta} + k_{y,\theta}\right)f_{yk}}{2*\gamma_{M,fi}} = 440 \ MPa \quad ; \quad \sigma_{a,90} = 422 \ MPa \quad ; \quad \sigma_{a,120} = 367 \ MPa$$

$$E_{a,60} = k_{E,\theta} \ E_{a,20^{\circ}C} = 210.000 \ MPa \quad ; \quad E_{a,90} = 200.965 \ MPa \quad ; \quad E_{a,120} = 17.3982 \ MPa$$

$$\sigma_{c,60} = \frac{0.85 f_{c,\theta}}{\gamma_{M,fi}} = 25,5 \, MPa \quad ; \quad \sigma_{c,90} = 25,0 \, MPa \quad ; \quad \sigma_{c,120} = 22,4 \, MPa$$

$$E_{cm,60} = k_{E,\theta} \; E_{a,20^{\circ}C} = 4.091 \, MPa \quad ; \quad E_{cm,90} = 4.086 \, MPa \quad ; \quad E_{cm,120} = 4.076 \, MPa$$

Der Berechnungsablauf für 120 Minuten ISO-Brand ist nachfolgend detailiert beschrieben. Der Ablauf für 60 oder 90 Minuten ISO-Brand ist identisch.

Bemessungstraglast für zentrischen Druck:

$$N_{pl,120,Rd} = \frac{A_a * \sigma_{a,120}}{\gamma_{M,fi}} + \frac{A_c * \sigma_{c,120}}{\gamma_{c,fi}} = 8.527 \ kN$$

Normalkraft Punkt C:

$$N_{pm,Rd} = A_c * f_{cd} / \gamma_c = 2.606 \, kN$$

(Annahme einer polygonalen Kurve)

Zugehöriges Biegemoment für Punkt C (schwache Achse): 484 kNm

Die Werte für Punkt C sind für das nichtlineare Interaktionsdiagramm N = 2.988 kN und M = 483 kNm.

Abbildung 6 zeigt, dass der Unterschied zwischen nichtlinearem und polygonalem Interaktionsdiagramm um die schwache Achse nach 120 Minuten ISO-Brand signifikant ist. Abbildung 7 zeigt die nichtlinearen Interaktionsdiagramme um die schwache Achse für normale und erhöhte Temperaturen für den Beispiel-Querschnitt.

1200

1400



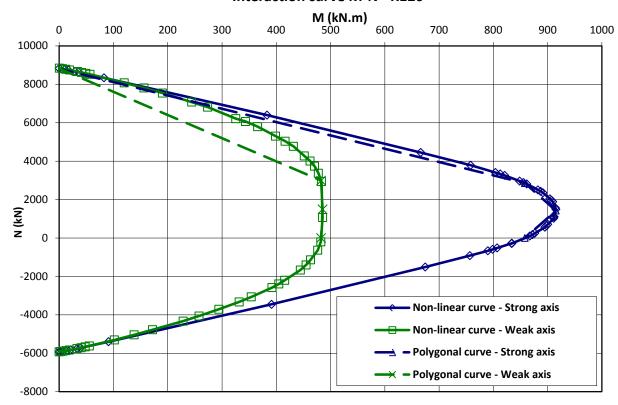


Abbildung 6: M-N Interaktionsdiagramm für Verbundstützen nach 120 Minuten ISO-Brand - starke und schwache Achse

Interaction curves M-N - Weak Axis M (kN.m) 0 200 400 600 800 1000 20000

10000

10000

-10000

-15000

Abbildung 7: M-N Interaktionsdiagramm für Verbundstützen -kalt und erhöhte Temperaturen

Effektive Biegesteifigkeit:

$$(EI)_{eff,z,120} = K_o (E_{a,120} I_{a,z} + K_{e,II} E_{cm,120} I_{c,z}) = 20.963 \text{ kNm}^2$$

Die Beiwerte K_0 und $K_{e,l}$ werden zu 0,9 und 1 angenommen.

Kritische Normalkraft für die schwache Achse:

$$N_{cr,z,120} = \frac{\pi^2 * EI_{z,120}}{L^2} = 32.581 \, kN$$

Gesamte Exzentrizität:

$$e=e_o+e_a=d/10+L/500=40,6+16,8=61mm$$
 Die unbeabsichtigte Exzentrizität ea wird zu L/500,

statt zu L/1000 angenommen, um damit die Effekte von Eigenspannungen abzudecken.

Theorie 1. Ordnung Biegemoment (schwache Achse) für $N_{Sd} = 5.000 \text{ kN (Annahme)}$:

$$M_{z,Sd,1} = N_{Sd} * e = 305 kN m$$

Faktor für Theorie 2. Ordnung Effekte:

$$k = \frac{\beta}{1 - N_{Ed}/N_{cr,eff,z}} = 0.78 \ge 1 \rightarrow k = 1$$

Theorie 1. Ordnung Biegemoment (schwache Achse) für N_{Sd} = 5.000 kN (Annahme):

$$M_{z,Sd,2} = M_{z,Sd,1} * k = 305 kNm$$

Plastisches Biegemoment des Querschnittes für $N = N_{Sd}$: $M_{pl.N.Rd} = 401 kNm$

Querschnittsnachweis für die schwache Achse:

$$\frac{M_{Ed,z}}{M_{pl,N,Rd,z}} = 0.76 \le \alpha_M = 0.8$$

Der Koeffizient α_{M} ist 0,9 für S235 oder S355 und 0,8 für S420 oder S460 Stahlgüten bei erhöhten Temperaturen.

Querschnittsnachweis zeigt, dass Der Tragfähigkeit für die Verbundstützen mit einer Exzentrizität $e_o = d/10$ größer als 5.000 kN ist. Iterativ wird ein Wert von N_{Rd,120} = 5.265 kN ermittelt.

Die Berechnungsmethode, die hier vorgestellt wird, wurde nicht für Verbundstützen mit einem Durchmesser von weniger als 400 mm entwickelt. Bei SAFIR-Vergleichsrechnungen für Verbundstützen mit einem Durchmesser von weniger als 400 mm wurde festgestellt, dass die Methode hier unsicher sein kann.

5 | Traglasttafeln

5.1 | 406,4 x 8,8 Hohlprofil (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)

Knicklänge	Knicklänge L = 2,35 m						
406,4 x 8,8	Hüllrohr (S235),	HEM 200	Einstellprofil (S355)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode				
C30/37	0	kalt	8.189				
		R60	5.932				
		R90	5.223				
		R120	4.403				
C30/37	d/10	kalt	6.580				
		R60	3.843				
		R90	3.357				
		R120	2.810				
C30/37	d/5	kalt	4.929				
		R60	2.507				
		R90	2.188				
		R120	1.826				
C50/60	0	kalt	9.441				
		R60	7.059				
		R90	6.139				
		R120	5.056				
C50/60	d/10	kalt	7.501				
		R60	4.640				
		R90	3.984				
		R120	3.243				
C50/60	d/5	kalt	55.853				
		R60	3.007				
		R90	2.573				
		R120	2.085				

Knicklänge L= 2,52 m									
406,4 x 8,8 l	406,4 x 8,8 Hüllrohr (S235), HEM 200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast I	N _{rd} (kN)	Ratio				
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation					
C30/37	0	kalt	8.113	8.193	0,99				
		R60	5.880	5.892	1,00				
		R90	5.175	5.123	1,01				
		R120	4.363	4.439	0,98				
C30/37	d/10	kalt	6.537	6.744	0,97				
		R60	3.828	4.152	0,92				
		R90	3.344	3.684	0,91				
		R120	2.799	3.258	0,86				
C30/37	d/5	kalt	4.902	5.211	0,94				
		R60	2.499	3.023	0,83				
		R90	2.180	2.705	0,81				
		R120	1.819	2.416	0,75				

Knicklänge L= 2,52 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C50/60	0	Kalt	9.344	9.467	0,99			
		R60	6.983	7.344	0,95			
		R90	6.067	6.369	0,95			
		R120	4.998	5.508	0,91			
C50/60	d/10	Kalt	7.455	7.786	0,96			
		R60	4.622	5.241	0,88			
		R90	3.968	4.583	0,87			
		R120	3.230	4.006	0,81			
C50/60	d/5	Kalt	5.549	5.974	0,93			
		R60	2.996	3.788	0,79			
		R90	2.565	3.342	0,77			
		R120	2.077	2.948	0,70			

Knicklänge L= 2,8 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	7.985	8.036	0,99			
		R60	5.765	5.652	1,02			
		R90	5.073	4.835	1,05			
		R120	4.277	4.127	1,04			
C30/37	d/10	Kalt	6.473	6.626	0,98			
		R60	3.797	3.925	0,97			
		R90	3.318	3.444	0,96			
		R120	2.781	3.014	0,92			
C30/37	d/5	Kalt	4.855	5.202	0,93			
		R60	2.486	2.903	0,86			
		R90	2.168	2.568	0,84			
		R120	1.810	2.269	0,80			
C50/60	0	Kalt	9.180	9.291	0,99			
		R60	6.790	7.068	0,96			
		R90	5.898	6.022	0,98			
		R120	4.867	5.101	0,95			
C50/60	d/10	Kalt	7.378	7.650	0,96			
		R60	4.382	4.965	0,88			
		R90	3.782	4.286	0,88			
		R120	3.107	3.700	0,84			
C50/60	d/5	Kalt	5.492	5.966	0,92			
		R60	2.981	3.642	0,82			
		R90	2.550	3.169	0,80			
		R120	2.067	2.762	0,75			

Knicklänge L= 3,36 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N	_{rd} (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	7.713	7.692	1,00			
	d/10	Kalt	6.343	6.354	1,00			
	d/5	Kalt	4.768	5.122	0,93			
C50/60	0	Kalt	8.828	8.904	0,99			
	d/10	Kalt	7.224	7.336	0,98			
	d/5	Kalt	5.385	5.878	0,92			

Knicklänge L= 3,6 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN) Ratio							
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	7.590	7.562	1,00			
	d/10	Kalt	6.287	6.227	1,01			
	d/5	Kalt	4.730	5.052	0,94			
C50/60	0	Kalt	8.666	8.726	0,99			
	d/10	Kalt	7.157	7.192	1,00			
	d/5	Kalt	5.338	5.798	0,92			

Knicklänge L= 4 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEM200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN) Ratio							
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	7.372	7.249	1,02			
	d/10	Kalt	6.193	6.006	1,03			
	d/5	Kalt	4.665	4.915	0,95			
C50/60	0	Kalt	8.380	8.410	1,00			
	d/10	Kalt	7.052	6.937	1,02			
	d/5	Kalt	5.266	5.638	0,93			

Knicklänge L= 2,35 m						
406,4x8,8 H	üllrohr (S235), H	1EB200 E	Einstellprofil (S355)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)			
festigkeit			Vereinfachte Methode			
C30/37	0	Kalt	6.811			
		R60	4.466			
		R90	3.936			
		R120	3.246			
C30/37	d/10	Kalt	5.535			
		R60	2.885			
		R90	2.515			
		R120	2.047			
C30/37	d/5	Kalt	4.226			
		R60	1.837			
		R90	1.591			
		R120	1.290			
C50/60	0	Kalt	8.139			
		R60	5.652			
		R90	4.919			
		R120	3.962			
C50/60	d/10	Kalt	6.511			
		R60	3.702			
		R90	3.180			
		R120	2.527			
C50/60	d/5	Kalt	4.916			
		R60	2.355			
		R90	2.002			
		R120	1.569			

Knicklänge L= 2,52 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	6.753	6.784	1,00			
		R60	4.423	4.576	0,97			
		R90	3.892	4.008	0,97			
		R120	3.208	3.453	0,93			
C30/37	d/10	Kalt	5.504	5.682	0,97			
		R60	2.873	3.191	0,90			
		R90	2.505	2.809	0,89			
		R120	2.039	2.449	0,83			
C30/37	d/5	Kalt	4.202	4.506	0,93			
		R60	1.830	2.279	0,80			
		R90	1.586	2.024	0,78			

Knicklänge L= 2,52 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C50/60	0	Kalt	8.059	8.118	0,99			
		R60	5.563	6.121	0,91			
		R90	4.832	5.339	0,91			
		R120	3.890	4.643	0,84			
C50/60	d/10	Kalt	6.472	6.778	0,95			
		R60	3.567	4.339	0,82			
		R90	3.064	3.756	0,82			
		R120	2.445	3.238	0,76			
C50/60	d/5	Kalt	4.887	5.322	0,92			
		R60	2.347	3.067	0,77			
		R90	1.995	2.677	0,75			
		R120	1.563	2.329	0,67			

Knicklänge	Knicklänge L= 2,8 m							
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	6.654	6.666	1,00			
		R60	4.317	4.394	0,98			
		R90	3.790	3.787	1,00			
		R120	3.124	3.192	0,98			
C30/37	d/10	Kalt	5.453	5.596	0,97			
		R60	2.775	3.012	0,92			
		R90	2.414	2.617	0,92			
		R120	1.971	2.254	0,87			
C30/37	d/5	Kalt	4.164	4.498	0,93			
		R60	1.820	2.188	0,83			
		R90	1.577	1.920	0,82			
		R120	1.278	1.672	0,76			
C50/60	0	Kalt	7.926	7.979	0,99			
		R60	5.316	5.889	0,90			
		R90	4.607	5.055	0,91			
		R120	3.721	4.281	0,87			
C50/60	d/10	Kalt	6.409	6.674	0,96			
		R60	3.335	4.106	0,81			
		R90	2.862	3.501	0,82			
		R120	2.287	2.975	0,77			
C50/60	d/5	Kalt	4.842	5.314	0,91			
		R60	2.333	2.945	0,79			
		R90	1.982	2.534	0,78			
		R120	1.553	2.175	0,71			

Knicklänge L= 3,36 m							
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355) Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)							
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation			
C30/37	0	Kalt	6.447	6.410	1,01		
	d/10	Kalt	5.350	5.394	0,99		
	d/5	Kalt	4.090	4.446	0,92		
C50/60	0	Kalt	7.640	7.478	1,02		
	d/10	Kalt	6.282	6.432	0,98		
	d/5	Kalt	4.752	5.254	0,90		

Knicklänge L= 3,6 m									
406,4x8,8 H	406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N	Traglast N _{rd} (kN) Rati					
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation					
C30/37	0	Kalt	6.353	6.294	1,01				
	d/10	Kalt	5.306	5.301	1,00				
	d/5	Kalt	4.061	4.398	0,92				
C50/60	0	Kalt	7.510	7.541	1,00				
	d/10	Kalt	6.230	6.318	0,99				
	d/5	Kalt	4.715	5.195	0,91				

Knicklänge L= 4 m								
406,4x8,8 Hüllrohr (S235), HEB200 Einstellprofil (S355)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN) Ra					
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	6.189	6.087	1,02			
	d/10	Kalt	5.235	5.136	1,02			
	d/5	Kalt	4.010	4.298	0,93			
C50/60	0	Kalt	7.279	7.299	1,00			
	d/10	Kalt	6.143	6.119	1,00			
	d/5	Kalt	4.654	5.072	0,92			

	Knicklänge L= 2,35 m						
			Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode				
C30/37	0	Kalt	12.527				
		R60	9.494				
		R90	8.811				
		R120	7.357				
C30/37	d/10	Kalt	9.794				
		R60	6.342				
		R90	5.834				
		R120	4.810				
C30/37	d/5	Kalt	7.370				
		R60	4.133				
		R90	3.785				
		R120	3.109				
C50/60	0	Kalt	15.091				
		R60	12.209				
		R90	11.227				
		R120	9.257				
C50/60	d/10	Kalt	11.712				
		R60	8.239				
		R90	7.494				
		R120	6.075				
C50/60	d/5	Kalt	8.719				
		R60	5.321				
		R90	4.806				
		R120	3.874				

Knicklänge	Knicklänge L= 2,52 m							
559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{re}	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	13.631	13.439	1,01			
		R60	10.923	11.705	0,93			
		R90	10.176	11.105	0,92			
		R120	8.540	10.468	0,82			
C30/37	d/10	Kalt	10.245	10.674	0,96			
		R60	6.851	8.316	0,82			
		R90	6.337	7.896	0,80			
		R120	5.265	7.447	0,71			
C30/37	d/5	Kalt	7.389	8.024	0,92			
		R60	4.292	5.611	0,76			
		R90	3.956	5.375	0,74			
		R120	3.278	5.120	0,64			

	Knicklänge L= 2,52 m							
559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M) Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN) Ratio								
festigkeit	Exzentrizitat	Dianu	Vereinfachte Methode	Safir Simulation	Kallo			
C50/60	0	Kalt	16.270	16.110	1,01			
		R60	13.629	15.170	0,90			
		R90	12.584	14.338	0,88			
		R120	10.435	13.506	0,77			
C50/60	d/10	Kalt	12.041	12.834	0,94			
		R60	8.631	10.922	0,79			
		R90	7.884	10.271	0,77			
		R120	6.447	9.622	0,67			
C50/60	d/5	Kalt	8.582	9.568	0,90			
		R60	5.353	7.322	0,73			
		R90	4.864	6.925	0,70			
		R120	3.956	6.542	0,60			

Knicklänge	Knicklänge L= 2,8 m							
559x8,8 Hül	559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M)							
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	13.478	13.238	1,02			
		R60	10.881	11.524	0,94			
		R90	10.135	10.878	0,93			
		R120	8.501	10.176	0,84			
C30/37	d/10	Kalt	10.158	10.624	0,96			
		R60	6.818	8.157	0,84			
		R90	6.304	7.685	0,82			
		R120	5.239	7.200	0,73			
C30/37	d/5	Kalt	7.331	8.018	0,91			
		R60	4.275	5.596	0,76			
		R90	3.938	5.356	0,74			
		R120	3.262	5.088	0,64			
C50/60	0	Kalt	16.067	15.886	1,01			
		R60	13.536	14.957	0,90			
		R90	12.490	14.060	0,89			
		R120	10.355	13.183	0,79			
C50/60	d/10	Kalt	11.938	12.778	0,93			
		R60	8.590	10.770	0,80			
		R90	7.846	10.044	0,78			
		R120	6.415	9.342	0,69			
C50/60	d/5	Kalt	8.514	9.559	0,89			
		R60	5.329	7.305	0,73			
		R90	4.842	6.902	0,70			
		R120	3.940	6.513	0,60			

	Knicklänge L= 3,36 m 559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M)								
Beton-									
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation					
C30/37	0	Kalt	13.163	12.826	1,03				
	d/10	Kalt	9.992	10.424	0,96				
	d/5	Kalt	7.216	8.002	0,90				
C50/60	0	Kalt	15.646	15.422	1,01				
	d/10	Kalt	11.736	12.544	0,94				
	d/5	Kalt	8.381	9.538	0,88				

Knicklänge	Knicklänge L= 3,6 m							
559x8,8 Hül	559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M)							
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)					
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	13.023	12.646	1,03			
	d/10	Kalt	9.920	10.315	0,96			
	d/5	Kalt	7.172	7.990	0,90			
C50/60	0	Kalt	15.457	15.215	1,02			
	d/10	Kalt	11.655	12.416	0,94			
	d/5	Kalt	8.325	9.527	0,87			

Knicklänge L= 4 m								
559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x127 Einstellprofil (S460M)								
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N	Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	12.783	12.340	1,04			
	d/10	Kalt	9.804	10.114	0,97			
	d/5	Kalt	7.093	7.972	0,89			
C50/60	0	Kalt	15.131	14.866	1,02			
	d/10	Kalt	11.513	12.176	0,95			
	d/5	Kalt	8.230	9.510	0,87			

Knicklänge	Knicklänge L= 2,35 m						
660x10 Hü	llrohr (S235), Hi	D400x314	1 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode				
C30/37	0	Kalt	22.405				
		R60	18.945				
		R90	18.485				
		R120	17.908				
C30/37	d/10	Kalt	17.432				
		R60	13.089				
		R90	12.721				
		R120	12.282				
C30/37	d/5	Kalt	13.055				
		R60	9.020				
		R90	8.755				
		R120	8.420				
C50/60	0	Kalt	25.999				
		R60	22.599				
		R90	21.843				
		R120	20.897				
C50/60	d/10	Kalt	19.961				
		R60	15.673				
		R90	15.063				
		R120	14.330				
C50/60	d/5	Kalt	14.852				
		R60	10.709				
		R90	10.270				
		R120	9.721				

Knicklänge	Knicklänge L= 2,52 m							
660x10 Hüll	660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)							
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} ((kN)	Ratio			
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation				
C30/37	0	Kalt	25.548	25.374	1,01			
		R60	22.530	23.646	0,95			
		R90	22.064	22.887	0,96			
		R120	21.482	21.999	0,98			
C30/37	d/10	Kalt	18.985	19.103	0,99			
		R60	14.826	17.068	0,87			
		R90	14.478	16.674	0,87			
		R120	14.056	16.206	0,87			
C30/37	d/5	Kalt	13.645	13.858	0,98			
		R60	9.842	12.176	0,81			
		R90	9.602	11.897	0,81			
		R120	9.306	11.561	0,80			

Knicklänge	Knicklänge L= 2,52 m					
660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)						
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _r	d (kN)	Ratio	
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation		
C50/60	0	Kalt	29.086	28.846	1,01	
		R60	26.187	28.382	0,92	
		R90	25.423	27.369	0,93	
		R120	24.467	26.292	0,93	
C50/60	d/10	Kalt	21.379	21.952	0,97	
		R60	17.279	20.521	0,84	
		R90	16.697	19.857	0,84	
		R120	15.991	19.188	0,83	
C50/60	d/5	Kalt	15.248	15.870	0,96	
		R60	11.370	14.498	0,78	
		R90	10.971	14.044	0,78	
		R120	10.488	13.565	0,77	

Knicklänge L= 2,8 m 660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)					
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N	d (kN)	Ratio
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation	
C30/37	0	Kalt	25.294	24.994	1,01
		R60	22.450	23.402	0,96
		R90	21.987	22.589	0,97
		R120	21.406	21.632	0,99
C30/37	d/10	Kalt	18.850	19.080	0,99
		R60	14.775	17.035	0,87
		R90	14.428	16.575	0,87
		R120	14.002	16.023	0,87
C30/37	d/5	Kalt	13.557	13.850	0,98
		R60	9.808	12.160	0,81
		R90	9.568	11.876	0,81
		R120	9.273	11.536	0,80
C50/60	0	Kalt	28.775	28.479	1,01
		R60	26.107	28.114	0,93
		R90	25.341	27.025	0,94
		R120	24.380	25.898	0,94
C50/60	d/10	Kalt	21.218	21.926	0,97
		R60	17.219	20.489	0,84
		R90	16.639	19.794	0,84
		R120	15.929	19.031	0,84
C50/60	d/5	Kalt	15.148	15.854	0,96
		R60	11.330	14.476	0,78
		R90	10.933	14.021	0,78
		R120	10.457	13.538	0,77

Knicklänge L= 3,36 m 660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)					
Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)					Ratio
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation	
C30/37	0	Kalt	24.775	24.254	1,02
	d/10	Kalt	18.578	18.907	0,98
	d/5	Kalt	13.381	13.826	0,97
C50/60	0	Kalt	28.137	27.726	1,01
	d/10	Kalt	20.911	21.750	0,96
	d/5	Kalt	14.949	15.823	0,94

Knicklänge	Knicklänge L= 3,6 m					
660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)						
Beton-	Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)				Ratio	
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation		
C30/37	0	Kalt	24.546	23.936	1,03	
	d/10	Kalt	18.463	18.774	0,98	
	d/5	Kalt	13.299	13.814	0,96	
C50/60	0	Kalt	27.855	27.394	1,02	
	d/10	Kalt	20.781	21.599	0,96	
	d/5	Kalt	14.856	15.810	0,94	

Knicklänge	Knicklänge L= 4 m						
660x10 Hüllrohr (S235), HD400x314 Einstellprofil (S460M)							
Beton-	Exzentrizität	zität Brand Traglast N _{rd} (kN) Ra					
festigkeit			Vereinfachte Methode	Safir Simulation			
C30/37	0	Kalt	24.156	23.406	1,03		
	d/10	Kalt	18.273	18.500	0,99		
	d/5	Kalt	13.177	13.794	0,96		
C50/60	0	Kalt	27.371	26.831	1,02		
	d/10	Kalt	20.566	21.294	0,97		
	d/5	Kalt	14.718	15.783	0,93		

Knicklänge	Knicklänge L= 2,35 m				
508x8,8 Hü	illrohr (S235), H	EM260 E	instellprofil (S355)		
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	12.820		
		R60	10.397		
		R90	9.604		
		R120	8.081		
C30/37	d/10	Kalt	10.083		
		R60	6.862		
		R90	6.299		
		R120	5.264		
C30/37	d/5	Kalt	7.476		
		R60	4.544		
		R90	4.160		
		R120	3.472		
C50/60	0	Kalt	14.872		
		R60	12.434		
		R90	11.373		
		R120	9.439		
C50/60	d/10	Kalt	11.565		
		R60	8.286		
		R90	7.509		
		R120	6.159		
C50/60	d/5	Kalt	8.510		
		R60	5.459		
		R90	4.929		
		R120	4.032		

Knicklänge	Knicklänge L= 2,52 m				
508x8,8 Hü	508x8,8 Hüllrohr (S235), HEM260 Einstellprofil (S355)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	12.725		
		R60	9.765		
		R90	9.421		
		R120	8.993		
C30/37	d/10	Kalt	9.594		
		R60	6.302		
		R90	6.020		
		R120	5.698		
C30/37	d/5	Kalt	7.074		
		R60	4.092		
		R90	3.904		
		R120	3.683		

Knicklänge	Knicklänge L= 2,52 m				
508x8,8 Hüllrohr (S235), HEM260 Einstellprofil (S355)					
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C50/60	0	Kalt	14.751		
		R60	11.832		
		R90	11.268		
		R120	10.573		
C50/60	d/10	Kalt	11.082		
		R60	7.755		
		R90	7.288		
		R120	6.749		
C50/60	d/5	Kalt	8.126		
		R60	5.013		
		R90	4.694		
		R120	4.325		

Knicklänge	Knicklänge L= 2,8 m				
508x8,8 Hül	Irohr (S235), HE	M260 Eir	nstellprofil (S355)		
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	12.565		
		R60	9.718		
		R90	9.367		
		R120	8.931		
C30/37	d/10	Kalt	9.509		
		R60	6.272		
		R90	5.991		
		R120	5.671		
C30/37	d/5	Kalt	7.019		
		R60	4.075		
		R90	3.888		
		R120	3.667		
C50/60	0	Kalt	14.547		
		R60	11.728		
		R90	11.161		
		R120	10.463		
C50/60	d/10	Kalt	10.983		
		R60	7.716		
		R90	7.251		
		R120	6.714		
C50/60	d/5	Kalt	8.058		
		R60	4.989		
		R90	4.674		
		R120	4.306		

Knicklänge L= 3,36 m				
508x8,8 Hü	illrohr (S235), H	EM260 Ei	instellprofil (S355)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	12.234	
	d/10	Kalt	9.342	
	d/5	Kalt	6.907	
C50/60	0	Kalt	14.122	
	d/10	Kalt	10.788	
	d/5	Kalt	7.925	

Knicklänge L= 3,6 m					
508x8,8 Hü	508x8,8 Hüllrohr (S235), HEM260 Einstellprofil (S355)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	12.086		
	d/10	Kalt	9.273		
	d/5	Kalt	6.862		
C50/60	0	Kalt	13.930		
	d/10	Kalt	10.708		
	d/5	Kalt	7.868		

Knicklänge L= 4 m						
508x8,8 Hü	508x8,8 Hüllrohr (S235), HEM260 Einstellprofil (S355)					
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)			
festigkeit			Vereinfachte Methode			
C30/37	0	Kalt	11.829			
	d/10	Kalt	9.162			
	d/5	Kalt	6.786			
C50/60	0	Kalt	13.596			
	d/10	Kalt	10.579			
	d/5	Kalt	7.776			

Knicklänge	Knicklänge L= 2,35 m			
508x8,8 Hü	508x8,8 Hüllrohr (S235), HEB260 Einstellprofil (S355)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	9.996	
		R60	7.255	
		R90	6.781	
		R120	5.591	
C30/37	d/10	Kalt	7.978	
		R60	4.776	
		R90	4.416	
		R120	3.595	
C30/37	d/5	Kalt	6.035	
		R60	3.075	
		R90	2.828	
		R120	2.285	
C50/60	0	Kalt	12.191	
		R60	9.447	
		R90	8.728	
		R120	7.101	
C50/60	d/10	Kalt	9.552	
		R60	6.301	
		R90	5.735	
		R120	4.586	
C50/60	d/5	Kalt	7.146	
		R60	4.017	
		R90	3.629	
		R120	2.874	

Knicklänge L= 2,52 m				
508x8,8 Hül	llrohr (S235), HE	B260 Eir	nstellprofil (S355)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	9.927	
		R60	6.866	
		R90	6.528	
		R120	6.111	
C30/37	d/10	Kalt	7.683	
		R60	4.450	
		R90	4.172	
		R120	3.832	
C30/37	d/5	Kalt	5.812	
		R60	2.806	
		R90	2.615	
		R120	2.391	

Knicklänge L= 2,52 m				
508x8,8 Hül	llrohr (S235), HE	B260 Eir	nstellprofil (S355)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C50/60	0	Kalt	12.097	
		R60	9.043	
		R90	8.480	
		R120	7.790	
C50/60	d/10	Kalt	9.273	
		R60	5.990	
		R90	5.528	
		R120	4.961	
C50/60	d/5	Kalt	6.921	
		R60	3.750	
		R90	3.429	
		R120	3.056	

Knicklänge L= 2,8 m				
508x8,8 Hül	508x8,8 Hüllrohr (S235), HEB260 Einstellprofil (S355)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	9.813	
		R60	6.820	
		R90	6.476	
		R120	6.051	
C30/37	d/10	Kalt	7.625	
		R60	4.426	
		R90	4.149	
		R120	3.811	
C30/37	d/5	Kalt	5.766	
		R60	2.792	
		R90	2.603	
		R120	2.380	
C50/60	0	Kalt	11.939	
		R60	8.938	
		R90	8.371	
		R120	7.676	
C50/60	d/10	Kalt	9.199	
		R60	5.954	
		R90	5.485	
		R120	4.929	
C50/60	d/5	Kalt	6.865	
		R60	3.731	
		R90	3.411	
		R120	3.042	

Knicklänge L= 3,36 m				
508x8,8 Hü	illrohr (S235), H	EB260 Ei	nstellprofil (S355)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast Nrd (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	9.578	
	d/10	Kalt	7.509	
	d/5	Kalt	5.680	
C50/60	0	Kalt	11.612	
	d/10	Kalt	9.048	
	d/5	Kalt	6.760	

Knicklänge L= 3,6 m			
508x8,8 Hü	llrohr (S235), H	EB260 Ei	nstellprofil (S355)
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)
festigkeit			Vereinfachte Methode
C30/37	0	Kalt	9.474
	d/10	Kalt	7.461
	d/5	Kalt	5.642
C50/60	0	Kalt	11.465
	d/10	Kalt	8.986
	d/5	Kalt	6.717

Knicklänge L= 4 m				
508x8,8 Hü	llrohr (S235), H	EB260 Ei	nstellprofil (S355)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	9.294	
	d/10	Kalt	7.377	
	d/5	Kalt	5.582	
C50/60	0	Kalt	11.210	
	d/10	Kalt	8.880	
	d/5	Kalt	6.642	

Knicklänge	e L= 2,35 m		
559x8,8 Hü	illrohr (S235), H	D320x24	5 Einstellprofil (S460M)
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)
festigkeit			Vereinfachte Methode
C30/37	0	Kalt	18.903
		R60	16.602
		R90	15.184
		R120	13.046
	d/10	Kalt	13.927
		R60	10.537
		R90	9.588
		R120	8.210
	d/5	Kalt	9.854
		R60	6.828
		R90	6.212
		R120	5.308
C50/60	0	Kalt	21.360
		R60	19.081
		R90	17.341
		R120	14.715
C50/60	d/10	Kalt	15.606
		R60	12.190
		R90	10.985
		R120	9.262
C50/60	d/5	Kalt	10.985
		R60	7.842
		R90	7.070
		R120	5.945

Knicklänge L= 2,52 m				
559x8,8 Hü	lrohr (S235), HD	320x245	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	18.762	
		R60	16.559	
		R90	15.142	
		R120	13.010	
C30/37	d/10	Kalt	13.851	
		R60	10.507	
		R90	9.561	
		R120	8.187	
C30/37	d/5	Kalt	9.808	
		R60	6.811	
		R90	6.197	
		R120	5.295	

Knicklänge L= 2,52 m					
559x8,8 Hül	559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x245 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast Nrd (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C50/60	0	Kalt	21.189		
		R60	19.037		
		R90	17.298		
		R120	14.675		
C50/60	d/10	Kalt	15.514		
		R60	12.151		
		R90	10.954		
		R120	9.236		
C50/60	d/5	Kalt	10.933		
		R60	7.823		
		R90	7.052		
		R120	5.930		

Knicklänge L= 2,8 m				
559x8,8 Hül	559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x245 Einstellprofil (S460M)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	18.526	
		R60	16.485	
		R90	15.074	
		R120	12.952	
C30/37	d/10	Kalt	13.724	
		R60	10.457	
		R90	9.515	
		R120	8.148	
C30/37	d/5	Kalt	9.732	
		R60	6.786	
		R90	6.174	
		R120	5.275	
C50/60	0	Kalt	20.903	
		R60	18.964	
		R90	17.227	
		R120	14.608	
C50/60	d/10	Kalt	15.372	
		R60	12.094	
		R90	10.902	
		R120	9.191	
C50/60	d/5	Kalt	10.842	
		R60	7.794	
		R90	7.022	
		R120	5.904	

Knicklänge L= 3,36 m				
559x8,8 Hü	559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x245 Einstellprofil (S460M)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	18.038	
	d/10	Kalt	13.474	
	d/5	Kalt	9.580	
C50/60	0	Kalt	20.305	
	d/10	Kalt	15.092	
	d/5	Kalt	10.659	

Knicklänge L= 3,6 m				
559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x245 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	17.819	
	d/10	Kalt	13.373	
	d/5	Kalt	9.513	
C50/60	0	Kalt	20.037	
	d/10	Kalt	14.972	
	d/5	Kalt	10.579	

Knicklänge L= 4 m				
559x8,8 Hüllrohr (S235), HD320x245 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	17.440	
	d/10	Kalt	13.200	
	d/5	Kalt	9.407	
C50/60	0	Kalt	19.569	
	d/10	Kalt	14.783	
	d/5	Kalt	10.453	

Knicklänge L= 2,35 m					
	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x134 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	15.852		
		R60	12.243		
		R90	11.398		
		R120	9.594		
C30/37	d/10	Kalt	11.983		
		R60	8.024		
		R90	7.429		
		R120	6.211		
C30/37	d/5	Kalt	8.836		
		R60	5.187		
		R90	4.786		
		R120	3.990		
C50/60	0	Kalt	19.100		
		R60	15.536		
		R90	14.350		
		R120	11.951		
C50/60	d/10	Kalt	14.154		
		R60	10.211		
		R90	9.355		
		R120	7.696		
C50/60	d/5	Kalt	10.307		
		R60	6.494		
		R90	5.923		
		R120	4.854		

Knicklänge L= 2,52 m				
610x10 Hüll	lrohr (S235), HD	360x134	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	15.760	
		R60	12.218	
		R90	11.374	
		R120	9.571	
C30/37	d/10	Kalt	11.929	
		R60	8.003	
		R90	7.409	
		R120	6.194	
C30/37	d/5	Kalt	8.798	
		R60	5.175	
		R90	4.774	
		R120	3.980	

Knicklänge L= 2,52 m				
610x10 Hüll	lrohr (S235), HD	360x134	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C50/60	0	Kalt	18.978	
		R60	15.506	
		R90	14.321	
		R120	11.925	
C50/60	d/10	Kalt	14.090	
		R60	10.187	
		R90	9.333	
		R120	7.671	
C50/60	d/5	Kalt	10.257	
		R60	6.478	
		R90	5.908	
		R120	4.842	

Knicklänge L= 2,8 m					
610x10 Hüll	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x134 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	15.609		
		R60	12.177		
		R90	11.334		
		R120	9.534		
C30/37	d/10	Kalt	11.838		
		R60	7.972		
		R90	7.377		
		R120	6.167		
C30/37	d/5	Kalt	1.741		
		R60	5.153		
		R90	4.757		
		R120	3.966		
C50/60	0	Kalt	18.775		
		R60	15.457		
		R90	14.274		
		R120	11.882		
C50/60	d/10	Kalt	13.987		
		R60	10.148		
		R90	9.293		
		R120	7.638		
C50/60	d/5	Kalt	10.183		
		R60	6.455		
		R90	5.883		
		R120	4.824		

Knicklänge L= 3,36 m 610x10 Hüllrohr (S235), HD360x134 Einstellprofil (S460M)				
Beton- Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	15.300	
	d/10	Kalt	11.669	
	d/5	Kalt	8.625	
C50/60	0	Kalt	18.359	
	d/10	Kalt	13.780	
	d/5	Kalt	10.041	

Knicklänge L= 3,6 m					
610x10 Hü	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x134 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	15.164		
	d/10	Kalt	11.599		
	d/5	Kalt	8.576		
C50/60	0	Kalt	18.175		
	d/10	Kalt	13.696		
	d/5	Kalt	9.977		

Knicklänge L= 4 m					
610x10 Hüllroh	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x134 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	14.933		
	d/10	Kalt	11.480		
	d/5	Kalt	8.498		
C50/60	0	Kalt	17.859		
	d/10	Kalt	13.553		
	d/5	Kalt	9.878		

Knicklänge	e L= 2,35 m				
	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x162 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)		
festigkeit			Vereinfachte Methode		
C30/37	0	Kalt	17.168		
		R60	13.685		
		R90	12.691		
		R120	10.738		
	d/10	Kalt	12.931		
		R60	8.987		
		R90	8.294		
		R120	6.982		
	d/5	Kalt	9.491		
		R60	5.858		
		R90	5.397		
		R120	4.530		
C50/60	0	Kalt	20.364		
		R60	16.923		
		R90	15.578		
		R120	13.039		
C50/60	d/10	Kalt	15.073		
		R60	11.142		
		R90	10.185		
		R120	8.444		
C50/60	d/5	Kalt	10.932		
		R60	7.168		
		R90	6.528		
		R120	5.392		

Knicklänge L= 2,8 m				
610x10 Hüll	lrohr (S235), HD	360x162	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	16.898	
		R60	13.607	
		R90	12.615	
		R120	10.672	
C30/37	d/10	Kalt	12.778	
		R60	8.929	
		R90	8.243	
		R120	6.936	
C30/37	d/5	Kalt	9.388	
		R60	5.824	
		R90	5.365	
		R120	4.503	

Knicklänge L= 2,52 m				
610x10 Hüll	lrohr (S235), HD	360x162	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C50/60	0	Kalt	20.231	
		R60	16.890	
		R90	15.548	
		R120	13.010	
C50/60	d/10	Kalt	15.009	
		R60	11.117	
		R90	10.158	
		R120	8.424	
C50/60	d/5	Kalt	10.879	
		R60	7.151	
		R90	6.513	
		R120	5.382	

Knicklänge	Knicklänge L= 2,8 m			
610x10 Hüllrohr (S235), HD360x162 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	16.898	
		R60	13.607	
		R90	12.615	
		R120	10.672	
C30/37	d/10	Kalt	12.778	
		R60	8.929	
		R90	8.243	
		R120	6.936	
C30/37	d/5	Kalt	9.388	
		R60	5.824	
		R90	5.365	
		R120	4.503	
C50/60	0	Kalt	20.011	
		R60	16.835	
		R90	15.494	
		R120	12.961	
C50/60	d/10	Kalt	14.893	
		R60	11.070	
		R90	10.119	
		R120	8.384	
C50/60	d/5	Kalt	10.805	
		R60	7.126	
		R90	6.489	
		R120	5.359	

Knicklänge L= 3,36 m			
610x10 Hül	llrohr (S235), HE	0360x162	Einstellprofil (S460M)
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)
festigkeit			Vereinfachte Methode
C30/37	0	Kalt	16.554
	d/10	Kalt	12.594
	d/5	Kalt	9.266
C50/60	0	Kalt	19.559
	d/10	Kalt	14.677
	d/5	Kalt	10.647

Knicklänge	Knicklänge L= 3,6 m			
610x10 Hü	llrohr (S235), HI	0360x162	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	16.403	
	d/10	Kalt	12.518	
	d/5	Kalt	9.213	
C50/60	0	Kalt	19.359	
	d/10	Kalt	14.587	
	d/5	Kalt	10.584	

Knicklänge L= 4 m						
610x10 Hü	610x10 Hüllrohr (S235), HD360x162 Einstellprofil (S460M)					
Beton-	Exzentrizität	Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)				
festigkeit			Vereinfachte Methode			
C30/37	0	Kalt	16.145			
	d/10	Kalt	12.388			
	d/5	Kalt	9.118			
C50/60	0	Kalt	19.015			
	d/10	Kalt	14.434			
	d/5	Kalt	10.478			

Knicklänge L= 2,35 m				
660x10 Hüllrohr (S235), HD400x216 Einstellprofil (S460M)				
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	21.130	
		R60	17.580	
		R90	17.119	
		R120	16.538	
C30/37	d/10	Kalt	15.773	
		R60	11.510	
		R90	11.159	
		R120	10.730	
C30/37	d/5	Kalt	11.453	
		R60	7.523	
		R90	7.280	
		R120	6.995	
C50/60	0	Kalt	24.874	
		R60	21.420	
		R90	20.666	
		R120	19.722	
C50/60	d/10	Kalt	18.279	
		R60	14.082	
		R90	13.500	
		R120	12.784	
C50/60	d/5	Kalt	13.116	
		R60	9.103	
		R90	8.705	
		R120	8.219	

Knicklänge L= 2,52 m				
660x10 Hül	rohr (S235), HD	400x216	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	21.032	
		R60	17.547	
		R90	17.085	
		R120	16.501	
C30/37	d/10	Kalt	15.701	
		R60	11.483	
		R90	11.133	
		R120	10.705	
C30/37	d/5	Kalt	11.403	
		R60	7.506	
		R90	7.267	
		R120	6.978	

Knicklänge L= 2,52 m				
660x10 Hül	lrohr (S235), HD	400x216	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C50/60	0	Kalt	24.721	
		R60	21.382	
		R90	20.627	
		R120	19.683	
C50/60	d/10	Kalt	18.195	
		R60	14.055	
		R90	13.469	
		R120	12.749	
C50/60	d/5	Kalt	13.064	
		R60	9.087	
		R90	8.685	
		R120	8.205	

Knicklänge L= 2,8 m				
660x10 Hüll	660x10 Hüllrohr (S235), HD400x216 Einstellprofil (S460M)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	20.813	
		R60	17.492	
		R90	17.029	
		R120	16.441	
C30/37	d/10	Kalt	15.596	
		R60	11.439	
		R90	11.095	
		R120	10.667	
C30/37	d/5	Kalt	11.326	
		R60	7.479	
		R90	7.242	
		R120	6.953	
C50/60	0	Kalt	24.467	
		R60	21.320	
		R90	20.564	
		R120	19.614	
C50/60	d/10	Kalt	18.072	
		R60	14.001	
		R90	13.417	
		R120	12.694	
C50/60	d/5	Kalt	12.974	
		R60	9.054	
		R90	8.654	
		R120	8.175	

	Knicklänge L= 3,36 m			
660x10 Hül	llrohr (S235), HE	0400x216	Einstellprofil (S460M)	
Beton-	Exzentrizität Brand Traglast N _{rd} (kN)			
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	20.411	
	d/10	Kalt	15.381	
	d/5	Kalt	11.177	
C50/60	0	Kalt	23.947	
	d/10	Kalt	17.821	
	d/5	Kalt	12.800	

Knicklänge L= 3,6 m				
660x10 Hü	660x10 Hüllrohr (S235), HD400x216 Einstellprofil (S460M)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	20.235	
	d/10	Kalt	15.293	
	d/5	Kalt	11.116	
C50/60	0	Kalt	23.711	
	d/10	Kalt	17.711	
	d/5	Kalt	12.736	

Knicklänge L= 4 m				
660x10 Hü	660x10 Hüllrohr (S235), HD400x216 Einstellprofil (S460M)			
Beton-	Exzentrizität	Brand	Traglast N _{rd} (kN)	
festigkeit			Vereinfachte Methode	
C30/37	0	Kalt	19.935	
	d/10	Kalt	15.144	
	d/5	Kalt	11.012	
C50/60	0	Kalt	23.325	
	d/10	Kalt	17.531	
	d/5	Kalt	12.613	

bauforumstahl e.V.

Sohnstraße 65 I 40237 Düsseldorf Postfach 10 48 42 I 40039 Düsseldorf T: +49 (0)211.6707.828 I F: +49 (0)211.6707.829 zentrale@bauforumstahl.de www.bauforumstahl.de I www.facebook.com/bauforumstahl



menng Drackmanner: B 35















Interessengemeinschaft Stahlhandel im bauforumstahl (IGS)





















Verbände

DSTV









Sohnstraße 65 | 40237 Düsseldorf Postfach 10 48 42 | 40039 Düsseldorf T: +49 (0)211.6707.828 | F: +49 (0)211.6707.829 zentrale@bauforumstahl.de | www.bauforumstahl.de www.facebook/bauforumstahl | www.stahlbauverbindet.de