

Allgemeine bauaufsichtliche Zulassung

DIBt

Deutsches Institut für Bautechnik
ANSTALT DES ÖFFENTLICHEN RECHTS

Zulassungsstelle für Bauproducte und Bauarten
Bautechnisches Prüfamt

Mitglied der Europäischen Organisation für
Technische Zulassungen EOTA und der Europäischen Union
für das Agrément im Bauwesen UEAtc

Tel.: +49 30 78730-0
Fax: +49 30 78730-320
E-Mail: dibt@dibt.de

Datum: 27. April 2010 Geschäftszeichen:
I 19-1.15.6-6/09

Zulassungsnummer:

Z-15.6-287

Geltungsdauer bis:

30. April 2015

Antragsteller:

Pfeifer Seil- und Hebetechnik GmbH & Co. KG
Dr.-Karl-Lenz-Straße 66, 87700 Memmingen

Zulassungsgegenstand:

PFEIFER-Stahlauflager PS-A



Der oben genannte Zulassungsgegenstand wird hiermit allgemein bauaufsichtlich zugelassen.
Diese allgemeine bauaufsichtliche Zulassung umfasst neun Seiten und drei Anlagen mit 34 Seiten.

I. ALLGEMEINE BESTIMMUNGEN

- 1 Mit der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung ist die Verwendbarkeit bzw. Anwendbarkeit des Zulassungsgegenstandes im Sinne der Landesbauordnungen nachgewiesen.
- 2 Sofern in der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Anforderungen an die besondere Sachkunde und Erfahrung der mit der Herstellung von Bauprodukten und Bauarten betrauten Personen nach den § 17 Abs. 5 Musterbauordnung entsprechenden Länderregelungen gestellt werden, ist zu beachten, dass diese Sachkunde und Erfahrung auch durch gleichwertige Nachweise anderer Mitgliedstaaten der Europäischen Union belegt werden kann. Dies gilt ggf. auch für im Rahmen des Abkommens über den Europäischen Wirtschaftsraum (EWR) oder anderer bilateraler Abkommen vorgelegte gleichwertige Nachweise.
- 3 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung ersetzt nicht die für die Durchführung von Bauvorhaben gesetzlich vorgeschriebenen Genehmigungen, Zustimmungen und Bescheinigungen.
- 4 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung wird unbeschadet der Rechte Dritter, insbesondere privater Schutzrechte, erteilt.
- 5 Hersteller und Vertreiber des Zulassungsgegenstandes haben, unbeschadet weiter gehender Regelungen in den "Besonderen Bestimmungen", dem Verwender bzw. Anwender des Zulassungsgegenstandes Kopien der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung zur Verfügung zu stellen und darauf hinzuweisen, dass die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung an der Verwendungsstelle vorliegen muss. Auf Anforderung sind den beteiligten Behörden Kopien der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung zur Verfügung zu stellen.
- 6 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung darf nur vollständig vervielfältigt werden. Eine auszugsweise Veröffentlichung bedarf der Zustimmung des Deutschen Instituts für Bautechnik. Texte und Zeichnungen von Werbeschriften dürfen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung nicht widersprechen. Übersetzungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung müssen den Hinweis "Vom Deutschen Institut für Bautechnik nicht geprüfte Übersetzung der deutschen Originalfassung" enthalten.
- 7 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung wird widerruflich erteilt. Die Bestimmungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung können nachträglich ergänzt und geändert werden, insbesondere, wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern.



II. BESONDERE BESTIMMUNGEN

1 Zulassungsgegenstand und Anwendungsbereich

Gegenstand der Zulassung sind PFEIFER-Stahlaufslager PS-A 65, PS-A 80/100, PS-A 130 und PS-A 160 (siehe Anlage 1).

PFEIFER-Stahlaufslager PS-A sind Einbauteile aus Stahl, die vorwiegend zur Auflagerung von TT-Platten mit Ortbetonergänzung auf Auflagerbalken, Wänden oder Bindern im Montage- und Endzustand dienen. Alternativ können Stahlaufslager PS-A auch zur Auflagerung von Trogplatten oder Nebenträgern verwendet werden. Ausführungsbeispiele sind in Anlage 1 gegeben.

PFEIFER-Stahlaufslager PS-A dürfen nur in Normalbeton verwendet werden.

PFEIFER-Stahlaufslager PS-A dürfen nur bei vorwiegend ruhenden Lasten verwendet werden.

Die Konstruktion besteht aus Walzträgern, Auflagerplatten, Gewindegülsen mit eingeschraubten Betonstählen, Ankerplatten und Betonstahlzulagen in den Betonbauteilen.

Die Tragwirkung der PFEIFER-Stahlaufslager PS-A ist abhängig von der Einbausituation:

Im Montagezustand wird die gesamte Auflagerkraft, resultierend aus dem Eigengewicht des Fertigteils, des Aufbetons (Frischbeton) sowie den Ersatzlasten aus Arbeitsbetrieb (Nutzlast beim Betonieren) allein durch das Stahlaufslager abgetragen.

Im Endzustand wird die Tragfähigkeit des Auflagers durch das Einbauteil aus Stahl und der eingelegten Bewehrung in Verbindung mit dem Aufbeton hergestellt. Die Gesamttragfähigkeit des Auflagers im Endzustand ist die Summe der Tragfähigkeiten des Stahlaufslagers und des ausgeklinkten Betonaufslagers.

2 Bestimmungen für das Bauprodukt

2.1 Eigenschaften und Zusammensetzung

2.1.1 Werkstoffeigenschaften

Die für die Stahlprofile und Anschlusselemente verwendeten Werkstoffe sind in Anlage 1, Seite 2 angegeben. Die in DIN EN 10025-2¹ und der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-1.5-226² gestellten Anforderungen an die Eigenschaften sind zu erfüllen.

Beton-Festigkeitsklassen nach DIN 1045-1³:

Fertigteil (TT-Platte, Trogplatte, Unterzug): $\geq C35/45$

Ortbetonergänzung: C20/25, C25/30, $\geq C30/37$

(siehe Anlage 3)

Lastabtragendes Bauteil (Unterzug oder Wand): mind. C25/30 bzw. mind. Betongüte der Ortbetonergänzung

Für Betonstahlzulagen ist Betonrippenstahl BSt 500 S nach DIN 488-1⁴ zu verwenden.

2.1.2 Geometrie

Die geometrischen Abmessungen der Stahlprofile und Anschlusselemente sind in Anlage 1, Seite 1 angegeben. Die Details zu den Abmessungen der Gewindegülsen und Schweißnahtdicken sowie zu den zulässigen Toleranzen sind in den Werkstattzeichnungen enthalten, die bei der fremdüberwachenden Stelle und beim Deutschen Institut für Bautechnik hinterlegt sind.



2.1.3 Brandschutz

Bei Verwendung der PFEIFER-Stahlauflager PS-A zur Auflagerung von Stahlbetonkonstruktionen, an die Anforderungen hinsichtlich der Feuerwiderstandsfähigkeit (entsprechende Feuerwiderstandsklasse gemäß DIN 4102-2⁵ bis F 120 - AB) gestellt werden, müssen in jedem Falle die folgenden Randbedingungen eingehalten werden.

- Die Fuge zwischen dem lastabtragenden Bauteil (Wand / Unterzug) und der Stirnseite des Steges der Deckenkonstruktion beträgt maximal 2 cm (siehe Anlage 2, Seite 5). Bei größeren Fugenbreiten bis maximal 4 cm ist die Klassifizierung auf F 90 zurückzustufen.
- Der Mindestachsabstand u der Betonstahlzulagen zur Unterkante der Fertigteildecke beträgt 45 mm.
- Die in den Anlagen beschriebenen allgemeinen technischen Anwendungskriterien sind einzuhalten.
- Die erforderliche Betondeckung zur Ankerplatte im Steg der Auflagerkonstruktion ist einzuhalten.
- Die angrenzenden Bauteile müssen der Feuerwiderstandsklasse F 120 nach DIN 4102-2⁵, einschließlich DIN 4102-22⁶ angehören.

2.2 Herstellung, Verpackung, Transport, Lagerung und Kennzeichnung**2.2.1 Herstellung**

An das auf Länge geschnittene Trägerprofil werden die Auflagerplatte sowie die Anschweißhülse angeschweißt. An einem Ende des Ankerstabes wird eine Ankerplatte angeschweißt, das andere Stabende wird auf einer durchmesserabhängigen Länge warm aufgestaucht und mit einem kalt aufgerollten, metrischen Gewinde versehen.

Die Schweißverbindungen zwischen Ankerstab und Ankerplatte sind gemäß DIN EN ISO 17660-1⁷ auszuführen. Für die Schweißverbindungen zwischen Trägerprofil und Anschweißhülse sowie Auflagerplatte gilt DIN 18800-1⁸.

2.2.2 Verpackung, Transport und Lagerung

Verpackung, Transport und Lagerung müssen so erfolgen, dass die Stahlprofile, Anschlusslemente und Stabgewinde bis zu ihrer Verwendung auf der Baustelle vor Korrosion, mechanischer Beschädigung und Verschmutzung geschützt sind.

2.2.3 Kennzeichnung

Die Stahlauflager sind so zu kennzeichnen, wie dies in Anlage 1, Seite 1 angegeben ist.

Der Lieferschein der PFEIFER-Stahlauflager PS-A muss vom Hersteller mit dem Übereinstimmungszeichen (Ü-Zeichen) nach den Übereinstimmungszeichen-Verordnungen der Länder gekennzeichnet werden. Die Kennzeichnung darf nur erfolgen, wenn die Voraussetzungen nach Abschnitt 2.3 erfüllt sind.

2.3 Übereinstimmungsnachweis**2.3.1 Allgemeines**

Die Bestätigung der Übereinstimmung des Bauprodukts mit den Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung muss für jedes Herstellwerk mit einem Übereinstimmungszertifikat auf der Grundlage einer werkseigenen Produktionskontrolle und einer regelmäßigen Fremdüberwachung einschließlich einer Erstprüfung des Bauproduktes nach Maßgabe der folgenden Bestimmungen erfolgen.

Für die Erteilung des Übereinstimmungszertifikats und die Fremdüberwachung einschließlich der dabei durchzuführenden Produktprüfungen hat der Hersteller des Bauproduktes eine hierfür anerkannte Zertifizierungsstelle sowie eine hierfür anerkannte Überwachungsstelle einschließlich Produktprüfung einzuschalten.



Die Erklärung, dass ein Übereinstimmungszertifikat erteilt ist, hat der Hersteller durch Kennzeichnung der Bauprodukte mit dem Übereinstimmungszeichen (Ü-Zeichen) unter Hinweis auf den Verwendungszweck abzugeben.

Dem Deutschen Institut für Bautechnik ist von der Zertifizierungsstelle eine Kopie des von ihr erteilten Übereinstimmungszertifikats zur Kenntnis zu geben.

Dem Deutschen Institut für Bautechnik ist zusätzlich eine Kopie des Erstprüfberichts zur Kenntnis zu geben.

2.3.2 Werkseigene Produktionskontrolle

In jedem Herstellwerk ist eine werkseigene Produktionskontrolle einzurichten und durchzuführen. Unter werkseigener Produktionskontrolle wird die vom Hersteller vorzunehmende kontinuierliche Überwachung der Produktion verstanden, mit der dieser sicherstellt, dass die von ihm hergestellten Bauprodukte den Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung entsprechen. Die werkseigene Produktionskontrolle soll mindestens die im Folgenden aufgeführten Maßnahmen einschließen:

- Beschreibung und Prüfung des Ausgangsmaterials und der Bestandteile:

Der Nachweis der Werkstoffeigenschaften der Stahlprofile, Auflager- und Ankerplatten sowie des Ausgangsmaterials der Muffen ist durch ein Abnahmeprüfzeugnis 3.1 nach DIN EN 10204⁹ des herstellenden Werkes zu erbringen.

Der Hersteller der PFEIFER-Stahlauf Lager PS-A muss sich davon überzeugen, dass die für den Betonstahl in DIN 488-1⁴ und für die Ankerstäbe nach allgemeiner bauaufsichtlicher Zulassung Nr. Z-1.5-226² geforderten Eigenschaften durch Werkkennzeichen und Ü-Zeichen belegt sind.

- Nachweise und Prüfungen, die am Bauprodukt durchzuführen sind:

Die im Datenblatt¹⁰ 'PFEIFER-Stahlauf Lager PS-A' angegebenen Abmessungen sind zu prüfen und die dort angegebenen Toleranzen einzuhalten.

Die Verbindung des Stahlprofiles an die Anschweißmuffe mit eingeschraubtem Ankerstab ist in einem Zugversuch auf ihre Tragfähigkeit hin zu untersuchen. Einzelheiten zur Prüfung sind im Prüfplan¹¹ enthalten.

Die Ergebnisse der werkseigenen Produktionskontrolle sind aufzuzeichnen und auszuwerten. Die Aufzeichnungen müssen mindestens folgende Angaben enthalten:

- Bezeichnung des Bauproduktes,
- Art der Kontrolle oder Prüfung,
- Datum der Herstellung und der Prüfung des Bauprodukts,
- Ergebnis der Kontrollen und Prüfungen und Vergleich mit den Anforderungen,
- Unterschrift des für die werkseigene Produktionskontrolle Verantwortlichen.

Die Aufzeichnungen sind mindestens fünf Jahre aufzubewahren und der für die Fremdüberwachung eingeschalteten Überwachungsstelle vorzulegen. Sie sind dem Deutschen Institut für Bautechnik und der zuständigen obersten Bauaufsichtsbehörde auf Verlangen vorzulegen.

Bei ungenügendem Prüfergebnis sind vom Hersteller unverzüglich die erforderlichen Maßnahmen zur Abstellung des Mangels zu treffen. Bauprodukte, die den Anforderungen nicht entsprechen, sind so zu handhaben, dass Verwechslungen mit übereinstimmenden ausgeschlossen werden. Nach Abstellung des Mangels ist - soweit technisch möglich und zum Nachweis der Mängelbeseitigung erforderlich - die betreffende Prüfung unverzüglich zu wiederholen.



2.3.3 Fremdüberwachung

In jedem Herstellwerk ist die werkseigene Produktionskontrolle durch eine Fremdüberwachung regelmäßig zu überprüfen, mindestens jedoch zweimal jährlich. Im Rahmen der Fremdüberwachung ist eine Erstprüfung des Bauprodukts durchzuführen und es sind Proben für Stichprobenprüfungen zu entnehmen. Die Probenahme und Prüfungen obliegen jeweils der anerkannten Überwachungsstelle.

Die Auswertungen der im Rahmen der werkseigenen Produktionskontrolle durchzuführenden Zugversuche sind zu kontrollieren. In Zweifelsfällen führt die fremdüberwachende Stelle eigene Versuche durch.

Die Ergebnisse der Zertifizierung und Fremdüberwachung sind mindestens fünf Jahre aufzubewahren. Sie sind von der Zertifizierungsstelle bzw. der Überwachungsstelle dem Deutschen Institut für Bautechnik und der obersten Bauaufsichtsbehörde auf Verlangen vorzulegen.

3 Bestimmungen für Entwurf und Bemessung

3.1 Entwurf

Grundlage für den Entwurf der PFEIFER-Stahlauflager PS-A sind die in Anlage 2 dargestellten Grundmodule und deren Ausführungsvarianten. Die in dieser Anlage enthaltenen Angaben zur Bewehrungsführung, zu Mindestabständen, Biegeformen sowie Lage- und Einbaubedingungen sind zu berücksichtigen.

Darüber hinaus gelten die Festlegungen von DIN 1045-1³ und DIN 1045-4¹².

Unter Berücksichtigung der Auflagerkraft im Montagezustand und der Steghöhe ist das entsprechende Stahlauflager nach Lastklasse zu wählen (siehe Anlage 1, Seite 2, Tabelle 1.4). Die Tragfähigkeit im Endzustand ist charakterisiert durch die Tragfähigkeit des gewählten Auflagertyps und die Tragfähigkeit des ausgeklinkten Betonaufagers. Die maximal mögliche Gesamttragfähigkeit im Endzustand ist auf der Grundlage der Randbedingungen der entsprechenden Bemessungstabelle aus Anlage 3 zu entnehmen.

3.2 Bemessung

3.2.1 Grundlagen

Grundlage für die Bemessung der Auflagerkonstruktion im Montage- und Endzustand sind die in Anlage 2 dargestellten allgemeinen technischen Anwendungskriterien und die Bemessungstabellen der Anlage 3.

Die Mindestlänge des Ankerstabes ist in Abhängigkeit der Steghöhe auf der Grundlage von Anlage 2, Seite 6, Abschnitt 1 zu bestimmen und festzulegen.

3.2.2 Bemessungswiderstände

Für den Nachweis der Tragfähigkeit sind in den Bemessungstabellen von Anlage 3 die folgenden Widerstände angegeben:

$V_{Rd,Montage}$ Bemessungswert des Widerstandes im Montagezustand

$V_{Rd,ges}$ Bemessungswert des Widerstandes im Endzustand

Die Bemessungswiderstände gelten ausschließlich gegenüber Beanspruchungen aus vorwiegend ruhenden Lasten. Bei nicht vorwiegend ruhenden Beanspruchungen sind zusätzliche Nachweise erforderlich, die nicht Gegenstand dieser Zulassung sind.

Die Bemessungswiderstände $V_{Rd,Montage}$ und $V_{Rd,ges}$ dürfen nicht addiert werden.



Abhängig von der Steghöhe weist der Auflagertyp PS-A 80/100 unterschiedliche Tragfähigkeiten im Montagezustand aus. Die Widerstände der Tragfähigkeiten sind in Anlage 1, Seite 2, Tabelle 1.4 dargestellt oder können den Bemessungstabellen von Anlage 3 entnommen werden.

Die Bemessungstabellen der Anlage 3 sind gegliedert nach:

- Stahlauflagertyp PS-A 65; PS-A 80/100; PS-A 130; PS-A 160
- Steghöhe h_{Steg} $30 \leq h_{\text{Steg}} < 70 \text{ cm}$ mit Abstufung von 10 cm
 $h_{\text{Steg}} \geq 70 \text{ cm}$
- Plattenstärke am Auflager $15 \leq h_{\text{Platte}} \leq 24 \text{ cm}$ mit Abstufung von 1 cm
- Güte der Ortbetonergänzung
- horizontalen Betonstahlzulagen
- vertikale Aufhängebewehrung (Verbügelung)

3.2.3 Ermittlung der Montageauflagerkraft

Bei der Ermittlung der Auflagerkraft im Montagezustand $V_{\text{Ed},\text{Montage}}$ sind die folgenden Teilsicherheitsbeiwerte zu Grunde zu legen:

Eigengewicht: $\gamma_G = 1,35$

Eigengewicht Aufbeton (Ortbeton): $\gamma_G = 1,35$

veränderliche Last (Mannlast): $\gamma_Q = 1,50$

Reduzierte Teilsicherheitsbeiwerte dürfen nicht angesetzt werden.

3.2.4 Erforderliche Nachweise im Einzelfall

Bei der Bemessung der in dieser Zulassung beschriebenen Auflagerkonstruktion werden hinsichtlich Bewehrungskorrosion die Expositionsklassen XC1 – XC3 nach DIN 1045-1³, Tabelle 3 zu Grunde gelegt. Die planmäßige Betondeckung zur Unterseite der Stahlauflager beträgt 15 mm (Anlage 2, Seite 5). Ggf. muss die Unterseite der Stahlauflager zusätzlich mit einer Korrosionsschutzschicht versehen werden. Falls Expositionsklassen mit weitergehenden Anforderungen hinsichtlich der Mindestbetonfestigkeitsklasse oder der Mindestbetondeckung vorliegen, sind ggf. zusätzliche Nachweise erforderlich.

Die im Einzelfall erforderlichen Nachweise sind in den allgemeinen technischen Anwendungskriterien (Anlage 2) detailliert beschrieben.

- Übergreifungslänge der Bügelkappen mit den durchgehenden Hauptbügeln:
Die Ausnutzung der Bügelkappen ist den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen.
- Betonstahlzulagen:
Die erforderlichen Betonstahlzulagen sind den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen.
- Verankerung der horizontalen Betonstahlzulagen am Auflager (am lastabtragenden Bauteil):
Zur Ermittlung der Ausnutzung der horizontalen Betonstahlzulagen ist der erforderliche Betonstahlquerschnitt $A_{S,\text{erf}}$ den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen.
- Verankerung der Betonstahlzulagen ab dem Schnittpunkt der Druckstrebe:
Zur Ermittlung der Ausnutzung der horizontalen Betonstahlzulagen ist der erforderliche Betonstahlquerschnitt $A_{S,\text{erf}}$ den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen.



- Aufgebogene Schlaufe:
Der erforderliche Durchmesser ist den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen.
- Verankerung der unteren Stegbewehrung (Längsbewehrung des Fertigteils):
Die am Auflager zur Verfügung stehende Verankerungslänge ist den Bemessungstabellen (Anlage 3) zu entnehmen. Die hierfür vorgesehene Bewehrung (üblicherweise Steckbügel) ist analog der Darstellung in den 'allgemeinen technischen Anwendungskriterien' (Anlage 2, Seite 5) am unteren Rand des Steges zu konzentrieren.
- Verankerung des schrägen Steckbügels im Fertigteil:
Die Verankerungslänge ist entsprechend der Steghöhe des Fertigteiles nach Anlage 2, Seite 8, Abschnitt 9 festzulegen und nachzuweisen.
- Fertigteilelemente und deren Krafteinleitung in das lastabtragende Bauteil:
Die Fertigteilelemente und deren Kraftweiterleitung sind in jedem Einzelfall durch eigene statische Berechnungen nachzuweisen. Die Lage der resultierenden Auflagerkräfte im Montage- und Endzustand ist in Anlage 2, Seite 8, Abschnitt 14 und 15 beschrieben.
Der Nachweis der Begrenzung der Rissbreiten ist durchzuführen, falls strengere Begrenzungen der Rissbreiten als nach DIN 1045-1³, Abschnitt 11.2. (6) erforderlich sind.
Gegebenenfalls sind bei Nebenträgern/Unterzügen zusätzliche Nachweise zur Kippsicherheit im Montagezustand zu führen.

4 Bestimmungen für die Ausführung

4.1 Herstellung

Der Ankerstab ist auf der Baustelle bzw. im Fertigteilwerk in die Anschweißmuffe vollständig einzuschrauben und mit einem Montagedrehmoment von 80 Nm anzuziehen.

Der Einbau des Stahlaufagers in die Schalung sowie der Einbau der Bewehrung sind durch fachkundiges Personal durchzuführen. Für eine ordnungsgemäße Ausführung der Arbeiten ist zu sorgen.

Der Einbau des Stahlaufagers und der Bewehrung im Fertigteilwerk und auf der Baustelle muss vom betrauten Unternehmer überwacht werden. Die Ergebnisse der Überwachung sind zu dokumentieren.

Bezüglich Einbau und Lage der Bewehrung sind die Festlegungen von DIN 1045-3¹³ zu berücksichtigen.

Die Betonzusammensetzung (Größtkorndurchmesser der Gesteinskörnung d_g) muss im Einzelfall auf die vorhandenen Abstände abgestimmt werden.



4.2 Mindestfestigkeit des Betons bei Montage der Fertigteile

Zum Zeitpunkt der Montage der Fertigteile (Erstbelastung der Stahlaufslager) muss die Druckfestigkeit des Fertigteilbetons eine Mindestfestigkeit von $f_{ck} = 35 \text{ N/mm}^2$ (C35/45) aufweisen.

4.3 Belastung der Deckenkonstruktion nach Aufbringen der Ortbetonergänzung

Die Festigkeit des Ortbetons muss mindestens 40% von f_{ck} betragen. Ohne genaueren Nachweis darf die mittlere Verkehrslast im Baustellenbetrieb $q_{ck} = 1,00 \text{ kN/m}^2$ nicht überschreiten. Andernfalls sind zusätzliche Unterstützungsmaßnahmen erforderlich.

Häusler



1	DIN EN 10025-2:2005-04	Warmgewalzte Erzeugnisse aus Baustählen – Teil 2: Technische Lieferbedingungen für unlegierte Baustähle; Deutsche Fassung EN 10025-2:2004
2	Zulassung Nr. Z-1.5-226	Mechanische Verbindung und Verankerung von Betonstabstahl BSt 500 S, Nendurchmesser: 8 bis 40 mm, "PFEIFER-Bewehrungsschraubanschluss" vom 5. Dezember 2007
3	DIN 1045-1:2008-08	Tragwerke aus Beton, Stahlbeton und Spannbeton – Teil 1: Bemessung und Konstruktion
4	DIN 488-1:1984-09	Betonstahl – Teil 1: Sorten, Eigenschaften, Kennzeichen
5	DIN 4102-2:1977-09	Brandverhalten von Baustoffen und Bauteilen; Bauteile, Begriffe, Anforderungen und Prüfungen
6	DIN 4102-22:2004-11	Anwendungsnorm zu DIN 4102-4 auf der Bemessungsbasis von Teilsicherheitsbeiwerten
7	DIN EN ISO 17660-1:2006-12	Schweißen – Schweißen von Betonstahl – Teil 1: Tragende Schweißverbindungen (ISO 15660-1:2006), Deutsche Fassung EN ISO 17660-1:2006
8	DIN 18800-7:2008-11	Stahlbauten Teil 7: Ausführung und Herstellerqualifikation
9	DIN EN 10204:2005-01	Metallische Erzeugnisse - Arten von Prüfbescheinigungen; Deutsche Fassung EN 10204:2004
10	Das Datenblatt ist beim Deutschen Institut für Bautechnik und der für die Fremdüberwachung eingeschalteten Stelle hinterlegt.	
11	Der Prüfplan ist beim Deutschen Institut für Bautechnik und der für die Fremdüberwachung eingeschalteten Stelle hinterlegt.	
12	DIN 1045-4:2001-07	Tragwerke aus Beton, Stahlbeton und Spannbeton – Teil 4: Ergänzende Regeln für die Herstellung und die Konformität von Fertigteilen
13	DIN 1045-3:2008-08	Tragwerke aus Beton, Stahlbeton und Spannbeton – Teil 3: Bauausführung
14	DAfStb-Heft 240:1991	Hilfsmittel zur Berechnung von Schnittgrößen und Formänderungen von Stahlbetontragwerken nach DIN 1045, Ausgabe Juli 1988

Bild 1: PFEIFER-Stahlaufager

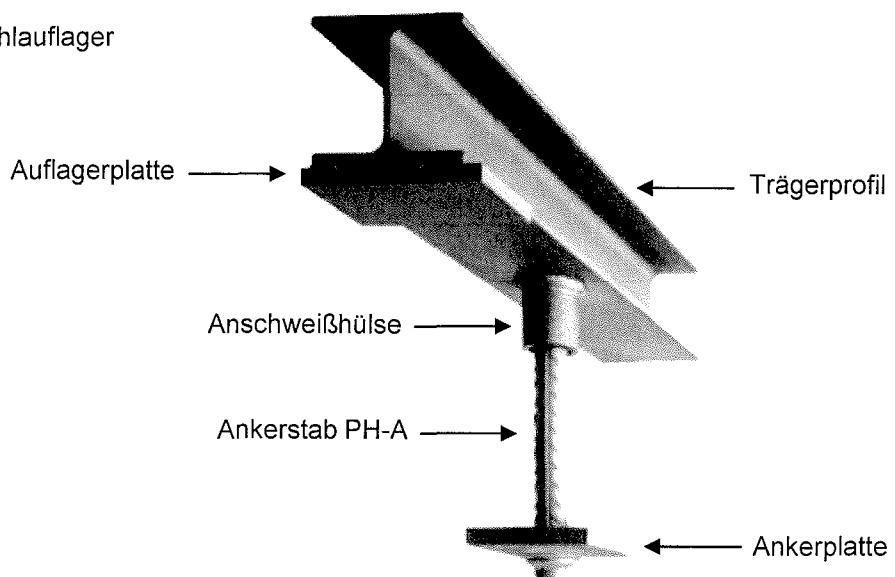
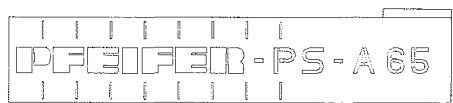


Bild 2: Beschreibung, Definition



(Typenbezeichnung gemäß Tabelle 1.1)

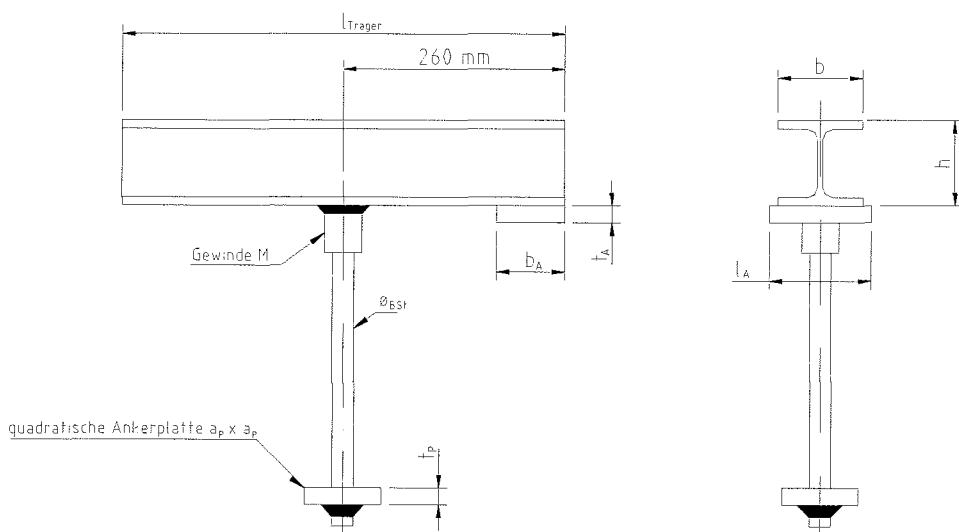


Tabelle 1.1: Abmessungen

Stahlaufager Typ	$l_{\text{Träger}}$ [mm]	b [mm]	h [mm]	t_A [mm]	b_A [mm]	l_A [mm]	t_p [mm]	a_p [mm]	M ¹²	\varnothing_{BSt} [mm]
PS-A 65	520	100	91	20	80	120	15	80	24	20
PS-A 80/100	520	100	96	20	80	120	20	90	30	25
PS-A 130	520	100	100	20	80	120	20	100	36	28
PS-A 160	720	120	120	20	80	150	20	100	36	28

PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufager

Anlage 1 (Seite 1 von 3) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287

Produktbeschreibung

vom 27. April 2010

Tabelle 1.2: Werkstoffe

Bauteil	Werkstoff
Trägerprofil	S355J2 (1.0577)
Gewindegelenk, Anschlussstab	gemäß Zulassung Nr. Z-1.5-226 (PFEIFER PH-System)
Ankerplatte	S355J2 (1.0577)
Auflagerplatte	S235J0 (1.0114) oder höherwertig

Tabelle 1.3: Tragfähigkeiten im Montagezustand

Trägerprofil Typ	$I_{\text{Träger}}$ [mm]	maximale Tragfähigkeit im Montagezustand $V_{\text{Rd,Montage}}$ [kN]
PS-A 65	520	65
PS-A 80/100	520	100¹⁾
PS-A 130	520	130
PS-A 160	720	160

¹⁾ Die maximale Tragfähigkeit ist abhängig von der Steghöhe h
siehe Tabelle 1.4 und Angaben in den Bemessungstabellen Anlage 3.1 bis 3.22

Tabelle 1.4: Verfügbare Bemessungstabellen und Tragfähigkeiten im Montagezustand
in Abhängigkeit von der Höhe des Steges (siehe Anlagen 3.1 bis 3.22)

Steghöhe h [cm]	↓ Aufbeton	PS-A 65			PS-A 80/100			PS-A 130			PS-A 160		
		C20/25	C25/30	C30/37	C20/25	C25/30	C30/37	C20/25	C25/30	C30/37	C20/25	C25/30	C30/37
30 ≤ $h < 40$		65	65	65	80	80	80						
40 ≤ $h < 50$		65	65	65	100	100	100						
50 ≤ $h < 60$								130	130	130			
60 ≤ $h < 70$		65	65	65	100	100	100	130	130	130	160	160	160
$h \geq 70$								130	130	130	160	160	160

Tragfähigkeiten $V_{\text{Rd,Montage}}$ im Montagezustand [kN]



PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufslager <hr/> Werkstoffe, Tragfähigkeiten Übersicht Bemessungstabellen	Anlage 1 (Seite 2 von 3) zur
		allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010

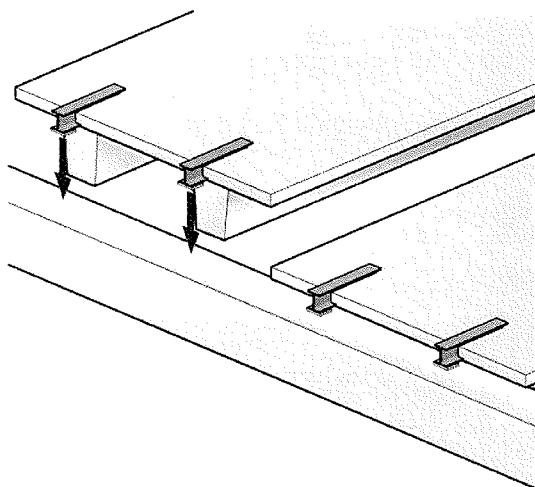


Bild 3: TT-Platten

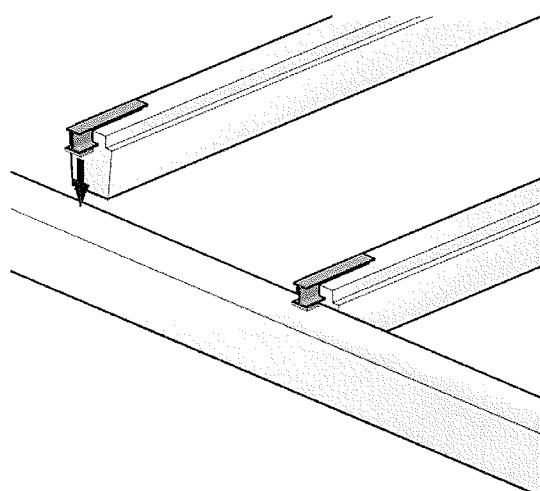


Bild 4: Nebenträger / Unterzüge

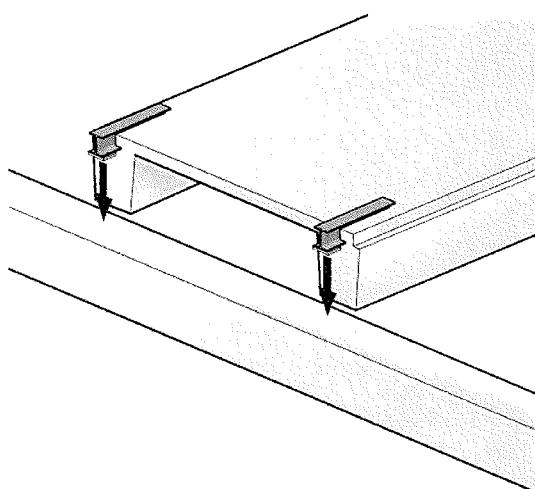


Bild 5: Trogplatten



PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufslager

Anwendungsbeispiele

Anlage 1 (Seite 3 von 3) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen

Zulassung Nr. Z-15.6-287

vom 27. April 2010

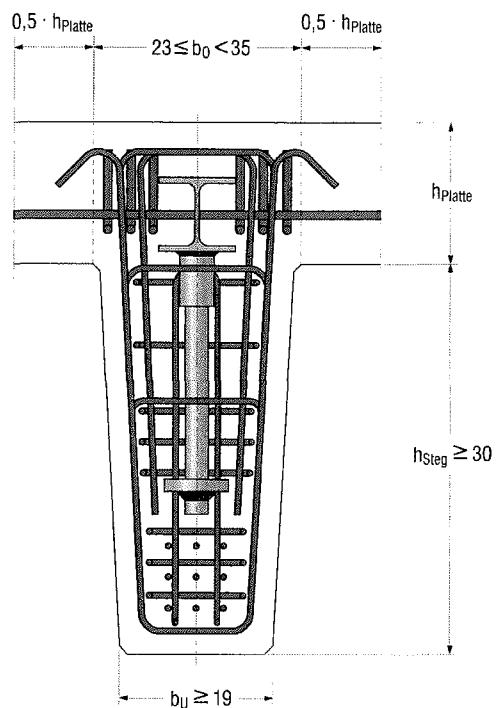


Bild 6: **Grundmodul 1**

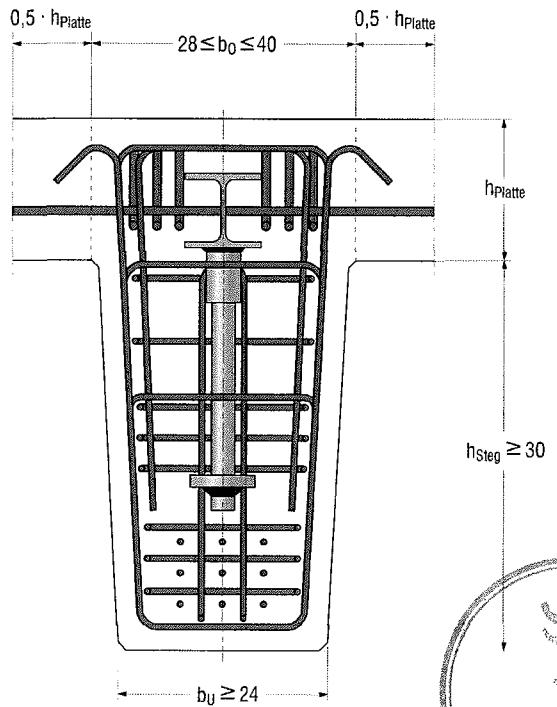


Bild 7: **Grundmodul 2**



Hinweis: Schnittführung siehe Anlage 2.5

PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufslager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 1 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287
vom 27. April 2010

Anwendungsbeispiel 1 Grundmodul in TT-Platte

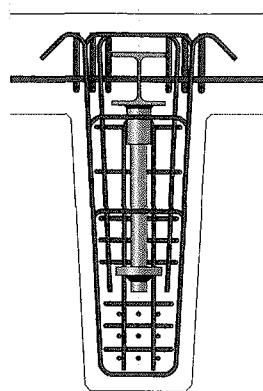


Bild 8: Grundmodul entsprechend Bild 6/7

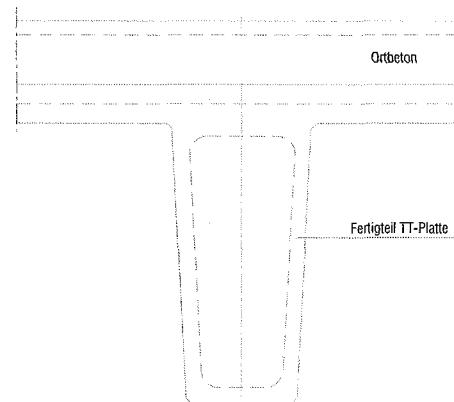


Bild 9: Individueller Querschnitt
(Beispiel: TT-Platte)

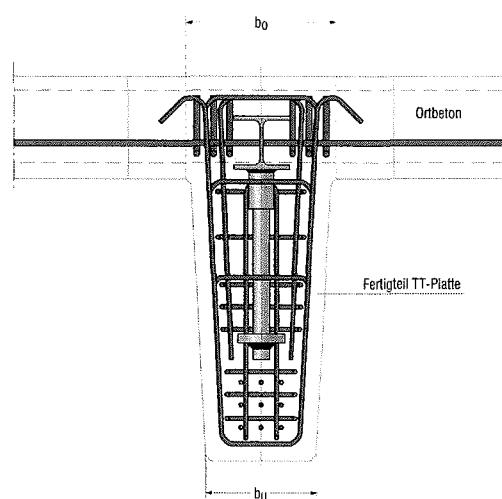


Bild 10: TT-Platte mit Grundmodul



PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 2 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287
vom XX. April 2010

Anwendungsbeispiel 2

Grundmodul in Unterzug mit Elementplatten beidseitig

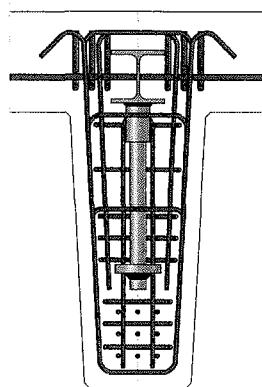


Bild 11: Grundmodul entsprechend Bild 6/7

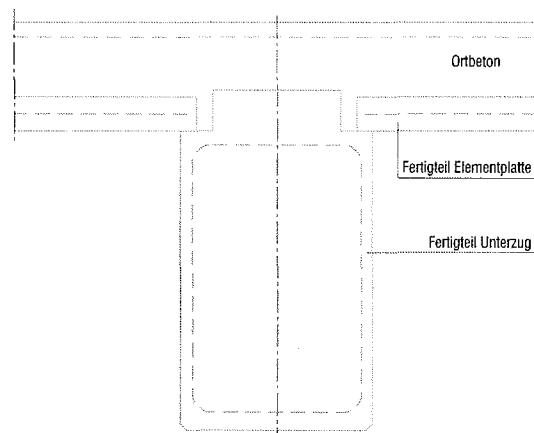
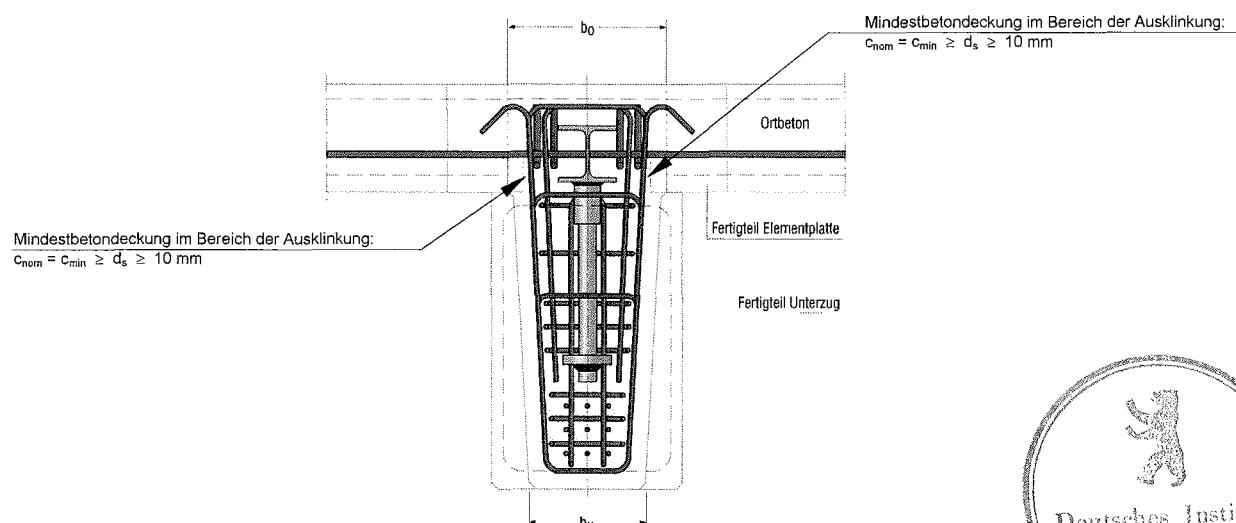
Bild 12: Individueller Querschnitt
(Beispiel: Unterzug mit Elementplatten beidseitig)

Bild 13: Individueller Querschnitt mit Grundmodul

**PFEIFER**

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 3 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287
vom 27. April 2010

Anwendungsbeispiel 3 Grundmodul in Trogplatte mit Elementplatte rechts

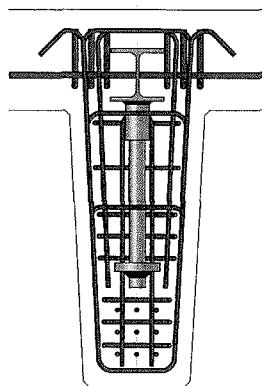


Bild 14: Grundmodul entsprechend Bild 6/7

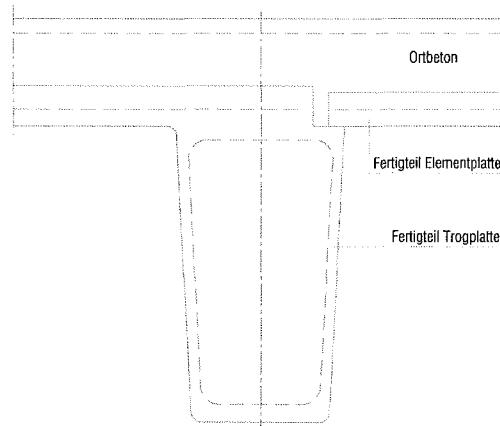


Bild 15: Individueller Querschnitt
(Beispiel: Trogplatte mit Elementplatte einseitig)

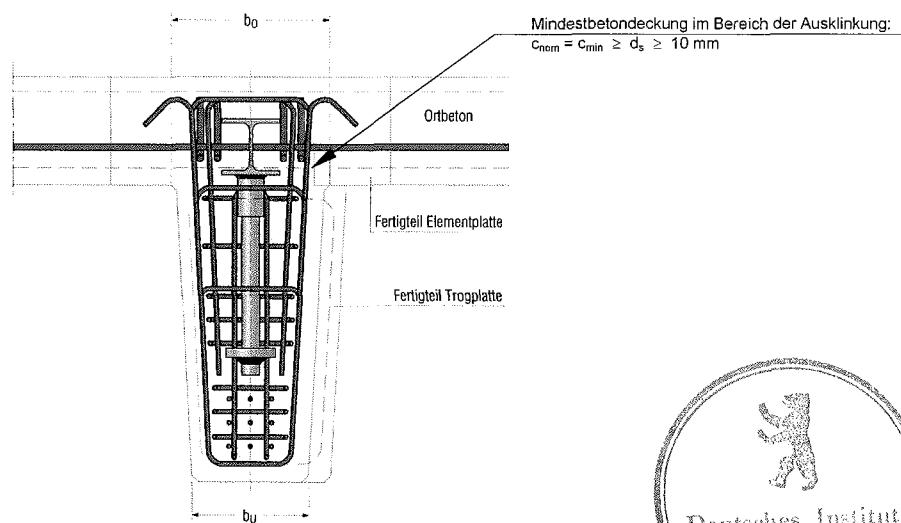


Bild 16: Trogplatte mit Grundmodul



PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

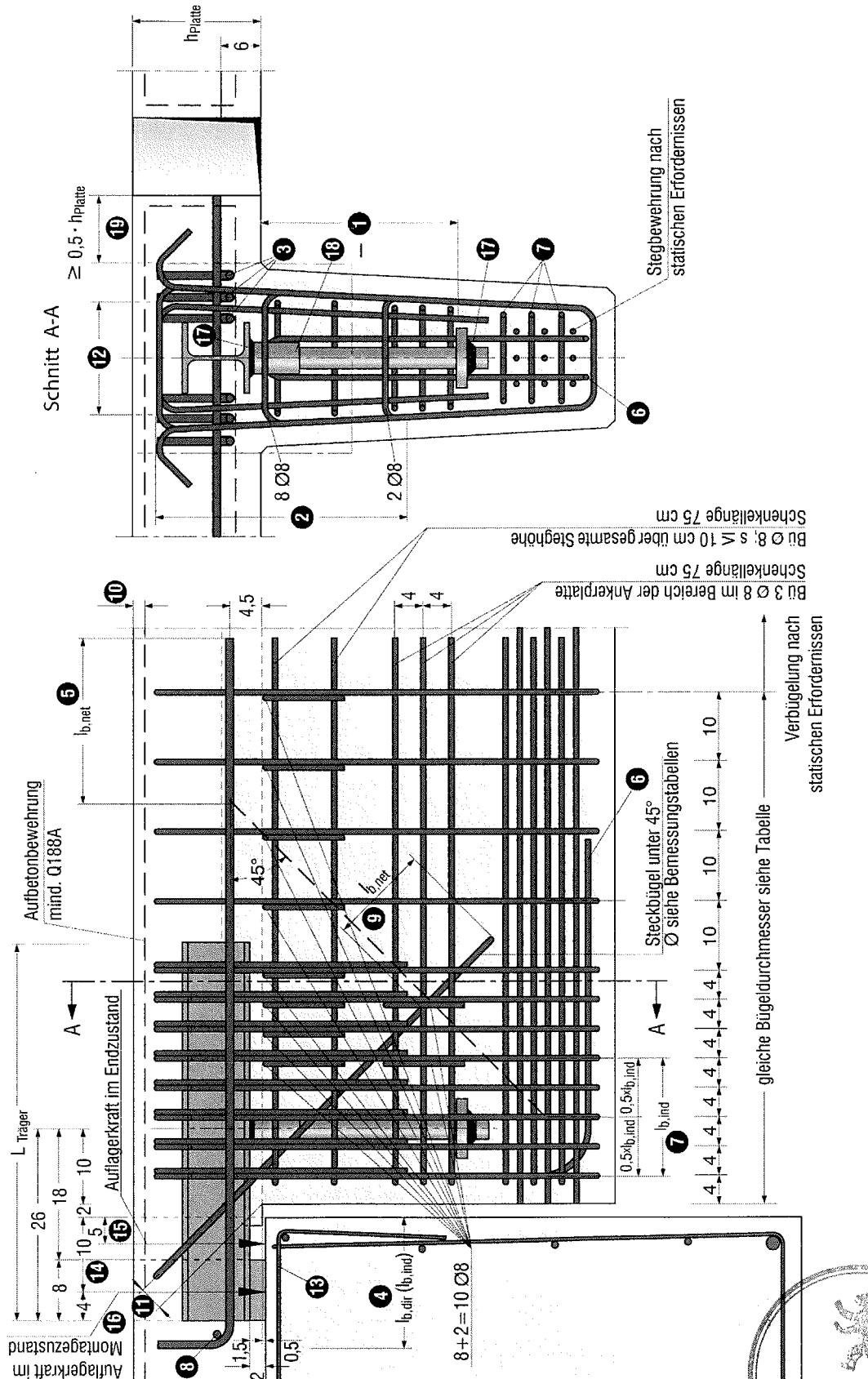
PFEIFER-Stahlaufager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 4 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287
vom 27. April 2010

Bild 17: Übersicht 'Allgemeine technische Anwendungskriterien'



Deutsches Institut
für Bautechnik

12

Anlage 2 (Seite 5 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-15.6-287

vom 27. April 2010

PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufslager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

1 Einbindetiefe der Ankerplatte in den Steg

$$l \geq 0,55 \cdot h_{\text{Steg}} \geq 210 \text{ mm} \quad [\text{Bestellmaß / Ankerstablänge: } H \geq l + 15 \text{ mm}]$$

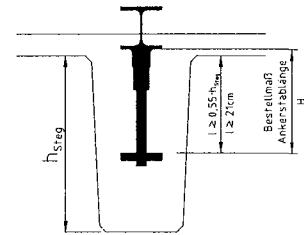
Mindestankerstablängen

PS-A 65 : $H \geq 225 \text{ mm}$ Bild 18: Einbindetiefe

PS-A 80/100 : $H \geq 225 \text{ mm}$

PS-A 130 : $H \geq 300 \text{ mm}$

PS-A 160 : $H \geq 350 \text{ mm}$



2 Übergreifungslänge der Bügelkappen mit den durchgehenden Hauptbügeln

$$l_{s,\text{erf}} = 1,40 \cdot \frac{A_{s,\text{erf}}}{A_{s,\text{vorh}}} \cdot l_b \text{ (Betongüte Aufbeton)} \geq 20 \text{ cm}$$

$\frac{A_{s,\text{erf}}}{A_{s,\text{vorh}}}$: Ausnutzung der Bügelkappen siehe Bemessungstabellen (Anlagen 3.1 bis 3.22)

3 Betonstahlzulagen

Betonstahlzulagen entsprechend den Bemessungstabellen (Anlagen 3.1 bis 3.22) (mindestens 2 Ø 12 mit Endhaken)

4 Verankerungslängen der Betonstahlzulagen am Auflager

direkte Lagerung: $l_{b,\text{dir},\text{erf}} = \frac{2}{3} \cdot \alpha_a \cdot l_b \cdot \frac{A_{s,\text{erf}}}{A_{s,\text{vorh}}} \geq 6 \cdot d_s \geq \begin{cases} 18 \text{ cm bei Aufbeton C20/25 (*)} \\ 16 \text{ cm bei Aufbeton C25/30 (*)} \\ 14 \text{ cm bei Aufbeton C30/37 (*)} \end{cases}$

indirekte Lagerung: $l_{b,\text{ind},\text{erf}} = \alpha_a \cdot l_b \cdot \frac{A_{s,\text{erf}}}{A_{s,\text{vorh}}} \geq 10 \cdot d_s \geq \begin{cases} 18 \text{ cm bei Aufbeton C20/25 (*)} \\ 16 \text{ cm bei Aufbeton C25/30 (*)} \\ 14 \text{ cm bei Aufbeton C30/37 (*)} \end{cases}$

$A_{s,\text{erf}}$: aus der Bemessungstabelle entnommener Betonstahlquerschnitt, der zur Aufnahme von $V_{Rd,\text{ges}}$ erforderlich ist.

$A_{s,\text{vorh}}$: eingelegter Betonstahlquerschnitt

α_a : 0,70 für Winkelhaken und Schlaufen

(*) : Bei Unterschreitung dieser Mindestwerte kann die reduzierte aufnehmbare Auflagerkraft im Endzustand aus den Tabellenwerten folgendermaßen ermittelt werden, wobei $l_{b,\text{min}} \geq 14 \text{ cm}$ in jedem Fall sicherzustellen ist:

$$\text{red. } V_{Rd,\text{ges}} = (V_{Rd,\text{ges}} - V_{Rd,\text{Montage}}) \cdot \frac{l_{b,\text{vorh}}}{l_{b,\text{min}}} + V_{Rd,\text{Montage}}$$



12

PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufklager

Allgemeine technische Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 6 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010

5 Verankerungslänge der Betonstahlzulagen ab dem Schnittpunkt der Druckstrebe

$$l_{b,net,erf} = \alpha_a \cdot l_b \cdot \frac{A_{s,erf}}{A_{s,vorh}} \geq 10 \cdot d_s$$

$A_{s,erf}$: aus der Bemessungstabelle entnommener Betonstahlquerschnitt, der zur Aufnahme von $V_{Rd,ges}$ erforderlich ist.

$A_{s,vorh}$: eingelegter Betonstahlquerschnitt

6 Aufgebogene Schlaufe (2-schnittig)

Durchmesser : siehe Bemessungstabellen (Anlagen 3.1 bis 3.22)

Biegeform : - vertikalen Schenkel bis zur Oberkante des Steges führen
 - Länge des horizontalen Schenkels: Schlaufe ø8 mm : ≥ 45 cm
 Schlaufe ø10 mm : ≥ 55 cm
 - Biegerollendurchmesser an der Aufbiegung : $\geq 15 \cdot d_s$

Hinweis : Die aufgebogene Schlaufe kann zur Verankerung der unteren Stegbewehrung herangezogen werden (siehe Punkt 7).

7 Verankerung der unteren Stegbewehrung

$l_{b,ind,vorh}$: vorhandene Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung, siehe Bemessungstabellen (Anlagen 3.1 bis 3.22)

$l_{b,ind,erf}$: erforderliche Verankerungslänge (indirekte Lagerung)

$$l_{b,ind,erf} = \alpha_a \cdot l_b \cdot \frac{A_{s,erf}}{A_{s,vorh}} \geq 10 \cdot d_s \geq 12 \text{ cm}$$

$A_{s,erf}$: erforderlicher Betonstahlquerschnitt der unteren Stegbewehrung am Auflager

$$A_{s,erf} = \frac{F_{td}}{f_{yd}}$$

F_{td} : am Auflager zu verankernde Kraft (Bemessungswert)
 $F_{td} = \zeta \cdot V_{Ed,ges}$



$V_{Ed,ges}$: Bemessungswert der einwirkenden vertikalen Gesamtauflagerkraft

ζ : Beiwert (siehe Bemessungstabellen - Anlagen 3.1 bis 3.22)

Hinweise : - Der Querschnitt der aufgebogenen Schlaufe (2-schnittig) darf für $A_{s,vorh}$ angesetzt werden (siehe Punkt 6).
 - Der vorhandene Spannstahlquerschnitt darf ggf. zur Verankerung der Stegbewehrung herangezogen werden.
 - Die eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang (20% von $V_{Rd,ges}$) ist in F_{td} enthalten. Weitere (äußere) Normalkräfte sind ggf. zusätzlich zu berücksichtigen.
 - DIN 1045-1³, Abschnitte 12.6, 12.8 bis 12.10 und 13.2.2 sind zu beachten.

PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
 Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
 D-87700 Memmingen
 Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufager

Allgemeine technische Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 7 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287

vom 27. April 2010

8 Querbewehrung nach DIN 1045-1³, Abschnitt 12.6.3

mindestens 1 ø 8 mm

Falls im Stegbereich des Stahlträgers, Querbewehrung winkelrecht abbiegen.

9 Verankerung des schrägen Steckbügels im Fertigteil

$l_{b,net}$: Mindestmaß der Verankerungslänge des Steckbügels ab der Mitte der konzentrierten Horizontalbügel, abhängig von der Steghöhe:

$30 \text{ cm} \leq h_{\text{Steg}} < 40 \text{ cm}$: $l_{b,net} \geq 10 \text{ cm}$

$40 \text{ cm} \leq h_{\text{Steg}} < 50 \text{ cm}$: $l_{b,net} \geq 15 \text{ cm}$

$50 \text{ cm} \leq h_{\text{Steg}}$: $l_{b,net} \geq 20 \text{ cm}$

Ggf. kann der Bügel über der unteren Stegbewehrung horizontal abgebogen werden.

10 Oberkante Bügelkappen und schräger Steckbügel

Bügelkappen und Steckbügel so hoch führen, wie es die Betondeckung zulässt (lichter Abstand zwischen Bügel und Stahlprofil mindestens 1 cm).

11 Lage des schrägen Steckbügels

Steckbügel so nah an die Ecke führen, wie es die Betondeckung zulässt.

12 Breite des schrägen Steckbügels

Steckbügel so breit wie möglich ausführen.

13 Bügel für Spalt- und Randzugkraft Z_R

In jedem Einzelfall für den Bemessungswert der einwirkenden vertikalen Gesamtauflagerkraft $V_{Ed,ges}$ nachweisen.

Für Kappenbügel dünne Stabdurchmesser verwenden!

Nachweis nach DAfStb-Heft 240¹⁴, Abschnitt 5.3

14 Angriffspunkt der Montagelast

10 cm vom Auflagerrand

15 Angriffspunkt der Lasten im Endzustand

5 cm vom Auflagerrand



12

PFEIFER

Sel- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 8 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung **Nr. Z-15.6-287**
vom 27. April 2010

16 Montageauflagerkraft $V_{Ed, Montage}$

- | | |
|--|-----------------------|
| Eigengewicht Fertigteil | ($\gamma_G = 1,35$) |
| + Eigengewicht Aufbeton | ($\gamma_G = 1,35$) |
| + 1,00 kN Mannlast (charakteristischer Wert) | ($\gamma_Q = 1,50$) |

17 Herstellerqualifikation für die Schweißung

Für die Schweißung ist die Herstellerqualifikation der Klasse D nach DIN 18800-7⁹ mit Ergänzung für DIN EN ISO 17660-1⁹ erforderlich.

18 Verschraubung

Die mit einem Außengewinde versehenen Bereiche des Anschlussstabes sowie das Innengewinde der Hülse entsprechen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Z-1.5-226².

19 Aussparungen im Spiegel

Aussparungen im Spiegel müssen im Auflagerbereich mindestens eine halbe Deckenstärke von der Außenkante Steg entfernt sein. Bewehrungen sind ggf. auszuwechseln.



PFEIFER

Seil- und Hebetechnik GmbH
Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66
D-87700 Memmingen
Tel.: 08331/937-360 Fax: -385

PFEIFER-Stahlaufklager

Allgemeine technische
Anwendungskriterien

Anlage 2 (Seite 9 von 9) zur

allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung **Nr. Z-15.6-287**

vom 27. April 2010

Tabelle 3.1: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Bewehrungsvorschlag ³⁾ Anzahl	ϕ [mm]	
1	30	15	111,77	111,77	111,77	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	30	15	138,49	151,71	155,51	3,56	4,15	4,32	4	12	
3	30	15	154,00	154,48	154,48	4,25	4,28	4,28	4	12	
4	30	16	115,70	115,70	115,70	2,26	2,26	2,26	2	12	
5	30	16	153,38	161,52	163,63	4,03	4,52	4,52	4	12	
6	30	16	168,10	168,10	168,10	4,88	4,88	4,88	6	12	
7	30	17	119,54	119,54	119,54	2,26	2,26	2,26	2	12	
8	30	17	164,69	168,29	168,80	4,52	4,52	4,52	4	12	
9	30	17	181,44	181,44	181,44	5,47	5,47	5,47	6	12	
10	30	18	123,31	123,31	123,31	2,26	2,26	2,26	2	12	
11	30	18	171,27	173,81	173,81	4,52	4,52	4,52	4	12	
12	30	18	194,54	194,54	194,54	6,06	6,06	6,06	6	12	
13	30	19	127,00	127,00	127,00	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	30	19	177,77	178,68	178,68	4,52	4,52	4,52	4	12	
15	30	19	197,14	197,14	197,14	5,89	5,89	5,89	6	12	
16	30	20	130,62	130,62	130,62	2,26	2,26	2,26	2	12	
17	30	20	183,41	183,41	183,41	4,52	4,52	4,52	4	12	
18	30	20	198,79	198,80	198,80	5,67	5,67	5,67	6	12	
19	30	21	134,17	134,17	134,17	2,26	2,26	2,26	2	12	
20	30	21	185,76	188,03	188,03	4,52	4,52	4,52	4	12	
21	30	21	200,43	200,47	200,47	5,49	5,49	5,49	6	12	
22	30	22	137,65	137,65	137,65	2,26	2,26	2,26	2	12	
23	30	22	191,78	192,55	192,55	4,52	4,52	4,52	4	12	
24	30	22	202,11	202,17	202,17	5,33	5,32	5,32	6	12	
25	30	23	141,06	141,06	141,06	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	30	23	196,96	196,96	196,96	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	30	23	203,89	203,89	203,89	5,17	5,17	5,17	6	12	
28	30	24	144,41	144,41	144,41	2,26	2,26	2,26	2	12	
29	30	24	201,29	201,29	201,29	4,52	4,52	4,52	4	12	
30	30	24	205,62	205,62	205,62	5,04	5,04	5,04	6	12	
31											
32											
33											
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

- 1) eingerückte Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rg} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünneren Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25	C 25/30	C 30/37	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	8	10	0,49	0,49	0,49	1,40	1,40	1,40	12,0	12,0	12,0
2	8	8	10	0,62	0,73	0,76	1,37	1,36	1,33	13,9	13,9	13,9
3	10	8	12	0,48	0,48	0,48	1,34	1,33	1,33	13,9	13,9	13,9
4	8	8	10	0,52	0,52	0,52	1,35	1,35	1,35	12,0	12,0	12,0
5	8	8	10	0,64	0,75	0,81	1,33	1,33	1,32	15,0	16,3	15,5
6	10	8	12	0,49	0,49	0,49	1,33	1,33	1,33	16,9	16,9	16,9
7	8	8	10	0,55	0,55	0,55	1,33	1,33	1,33	12,0	12,0	12,0
8	8	8	10	0,66	0,77	0,79	1,33	1,32	1,32	17,9	16,5	16,4
9	10	8	12	0,49	0,49	0,49	1,34	1,34	1,34	19,8	19,8	19,8
10	8	8	10	0,58	0,58	0,58	1,32	1,32	1,32	12,0	12,0	12,0
11	8	8	10	0,67	0,75	0,75	1,32	1,31	1,31	18,1	17,2	17,2
12	10	8	12	0,42	0,42	0,42	1,34	1,34	1,34	22,8	22,8	22,8
13	8	8	10	0,61	0,61	0,61	1,31	1,31	1,31	12,0	12,0	12,0
14	8	8	10	0,69	0,72	0,72	1,30	1,30	1,30	18,2	17,9	17,9
15	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,33	1,33	1,33	23,0	23,0	23,0
16	8	8	10	0,63	0,63	0,63	1,29	1,29	1,29	12,0	12,0	12,0
17	8	8	10	0,69	0,69	0,69	1,29	1,29	1,29	18,6	18,6	18,6
18	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,32	1,32	1,32	23,0	23,0	23,0
19	8	8	10	0,65	0,65	0,65	1,28	1,28	1,28	12,0	12,0	12,0
20	8	8	10	0,73	0,79	0,79	1,29	1,28	1,28	20,1	19,3	19,3
21	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,31	1,31	1,31	23,0	23,0	23,0
22	8	8	10	0,68	0,68	0,68	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
23	8	8	10	0,75	0,77	0,77	1,27	1,27	1,27	20,2	19,9	19,9
24	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,30	1,30	1,30	23,0	23,0	23,0
25	8	8	10	0,70	0,70	0,70	1,26	1,26	1,26	12,0	12,0	12,0
26	8	8	10	0,75	0,75	0,75	1,26	1,26	1,26	20,5	20,5	20,5
27	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,29	1,29	1,29	23,0	23,0	23,0
28	8	8	10	0,72	0,72	0,72	1,24	1,24	1,24	12,0	12,0	12,0
29	8	8	10	0,73	0,73	0,73	1,25	1,25	1,25	21,0	21,0	21,0
30	10	8	12	0,41	0,41	0,41	1,28	1,28	1,28	23,0	23,0	23,0
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

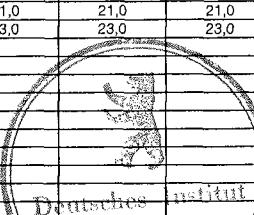

Anlage 3 (Seite 1 von 22) zur
 allgemeinen bauaufsichtlichen
 Zulassung Nr. Z-15.6-287
 vom 27. April 2010

Tabelle 3.2: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾				horizontale Betonstahlzulagen						
			h_{Steg} [cm]	h_{Platte} [cm]	C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾	C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	ϕ [mm]
1	40	15	111,77	111,77	111,77	111,77	111,77	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	40	15	161,02	164,48	165,67	165,67	165,67	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
3	40	15	186,96	208,55	213,64	213,64	213,64	5,72	6,68	6,79	6,79	6	12
4	40	15			224,75					7,40	8		12
5	40	16	115,70	115,70	115,70	115,70	115,70	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	40	16	168,25	171,80	172,57	172,57	172,57	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
7	40	16	209,00	221,59	224,81	224,81	224,81	6,67	6,79	6,79	6,79	6	12
8	40	16		237,10	242,84			7,57	7,70	7,70	7,70	8	12
9	40	17	119,54	119,54	119,54	119,54	119,54	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	40	17	172,83	179,03	179,24	179,24	179,24	4,40	4,52	4,52	4,52	4	12
11	40	17	216,40	232,52	235,82	235,82	235,82	6,30	6,79	6,79	6,79	6	12
12	40	17		242,54	251,91			7,26	7,94	7,94	7,94	8	12
13	40	18	123,31	123,31	123,31	123,31	123,31	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	40	18	178,07	185,55	185,55	185,55	185,55	4,52	4,51	4,51	4,51	4	12
15	40	18	226,29	243,29	246,69	246,69	246,69	6,77	6,79	6,79	6,79	6	12
16	40	18		261,26	267,57			8,04	8,13	8,13	8,13	8	12
17	40	19	127,00	127,00	127,00	127,00	127,00	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	40	19	184,57	188,54	188,54	188,54	188,54	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	40	19	237,25	251,52	257,41	257,41	257,41	6,79	6,69	6,79	6,79	6	12
20	40	19	241,21	271,93	283,29	283,29	283,29	7,36	8,22	8,31	8,31	8	12
21	40	20	130,62	130,62	130,62	130,62	130,62	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	40	20	191,00	194,34	194,34	194,34	194,34	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	40	20	246,42	256,06	266,22			6,79	6,46	6,72	6,72	6	12
24	40	20	256,08	286,18	299,02			7,52	8,33	8,47	8,47	8	12
25	40	21	134,17	134,17	134,17	134,17	134,17	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	40	21	197,36	200,07	200,07	200,07	200,07	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	40	21	255,49	265,40	270,36			6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	40	21	270,82	300,41	314,68			7,66	8,43	8,62	8,62	8	12
29	40	22	137,65	137,65	137,65	137,65	137,65	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	40	22	203,66	205,73	205,73	205,73	205,73	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	40	22	264,45	275,02	280,10			6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
32	40	22	281,89	313,27	322,95			7,59	8,42	8,53	8,53	8	12
33	40	23	141,06	141,06	141,06	141,06	141,06	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	40	23	209,88	211,32	211,32	211,32	211,32	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
35	40	23	273,31	284,53	289,74			6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
36	40	23	289,63	318,95	337,94			7,48	8,20	8,99	8,99	8	12
37	40	24	144,41	144,41	144,41	144,41	144,41	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
38	40	24	216,04	216,84	216,84	216,84	216,84	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
39	40	24	282,07	293,94	299,29			6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
40	40	24	297,16	329,59	338,18			7,40	8,99	9,05	9,05	8	12

1) eingezeichnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Zw} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$

2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.

3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleicher Anwendungsbreite genommen werden.

4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).

5) Der Teil sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets $\gamma_c = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schichtig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung			
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	
1	8	8	10	0,47	0,47	0,47	1,23	1,23	1,23	12,0	12,0	12,0	
2	8	8	10	0,81	0,95	0,99	1,22	1,21	1,21	13,6	12,4	12,0	
3	10	8	12	0,63	0,74	0,82	1,22	1,21	1,21	13,9	13,9	13,3	
4	10	8	12			0,82			1,21			13,9	
5	8	8	10	0,51	0,51	0,51	1,22	1,21	1,21	12,0	12,0	12,0	
6	8	8	10	0,83	0,97	1,00	1,20	1,20	1,19	13,9	12,7	12,5	
7	10	8	12	0,64	0,75	0,84	1,22	1,20	1,19	15,0	14,3	13,6	
8	10	8	12	0,75	0,84	0,84	1,20	1,20	1,20	15,0	14,5	14,5	
9	8	8	10	0,54	0,54	0,54	1,20	1,20	1,20	12,0	12,0	12,0	
10	8	8	10	0,84	0,99	1,00	1,19	1,18	1,18	13,9	13,0	12,9	
11	10	8	12	0,66	0,77	0,86	1,19	1,19	1,18	15,0	14,5	13,8	
12	10	8	12		0,77	0,86	1,19	1,19	1,20	15,0	16,5		
13	8	8	10	0,56	0,56	0,56	1,19	1,19	1,19	12,0	12,0	12,0	
14	8	8	10	0,86	1,00	1,00	1,19	1,17	1,17	15,7	13,3	13,3	
15	10	8	12	0,67	0,79	0,88	1,21	1,17	1,17	17,5	14,7	14,0	
16	10	8	12	0,79	0,88	0,88	1,20	1,19	1,19	17,8	17,0		
17	8	8	10	0,59	0,59	0,59	1,18	1,18	1,18	12,0	12,0	12,0	
18	8	8	10	0,88	1,00	1,00	1,18	1,17	1,17	15,9	14,7	14,7	
19	10	8	12	0,69	0,81	0,90	1,19	1,16	1,16	17,8	14,8	14,2	
20	10	8	12	0,62	0,72	0,72	0,90	1,21	1,19	1,18	19,0	17,4	
21	8	8	10	0,62	0,62	0,62	1,17	1,17	1,17	12,0	12,0	12,0	
22	8	8	10	0,90	1,00	1,00	1,17	1,16	1,16	16,1	15,2	15,2	
23	10	8	12	0,70	0,83	0,92	1,18	1,15	1,15	18,0	14,7	14,3	
24	10	8	12	0,67	0,76	0,92	1,20	1,18	1,17	19,0	17,7		
25	8	8	10	0,64	0,64	0,64	1,16	1,16	1,16	12,0	12,0	12,0	
26	8	8	10	0,92	1,00	1,00	1,16	1,16	1,16	16,3	15,5	15,5	
27	10	8	12	0,72	0,84	0,94	1,17	1,15	1,15	18,1	16,9	15,9	
28	10	8	12	0,71	0,80	0,94	1,19	1,17	1,16	19,0	18,0		
29	8	8	10	0,67	0,67	0,67	1,16	1,17	1,17	12,0	12,0	12,0	
30	8	8	10	0,94	1,00	1,00	1,16	1,16	1,16	16,5	15,9	15,9	
31	10	8	12	0,73	0,86	0,96	1,17	1,15	1,14	18,2	17,0	16,1	
32	10	8	12	0,73	0,86	0,92	1,18	1,16	1,15	19,0	18,7	18,3	
33	8	8	10	0,69	0,69	0,69	1,14	1,15	1,17	12,0	12,0	12,0	
34	8	8	10										

Tabelle 3.3: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	Bewehrungsvorschlag ³⁾ ϕ [mm]	
1	50	15	121,91	121,91	121,91	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	50	15	183,32	186,39	187,48	4,52	4,52	4,52	4	12	
3	50	15	204,86	233,57	235,41	5,57	6,33	6,29	6	12	
4	50	16	126,55	126,55	128,55	2,26	2,26	2,26	2	12	
5	50	16	193,75	195,15	195,15	4,52	4,52	4,52	4	12	
6	50	16	210,36	249,92	254,28	5,66	6,41	6,77	6	12	
7	50	17	131,07	131,07	131,07	2,26	2,26	2,26	2	12	
8	50	17	202,98	204,70	204,70	4,52	4,52	4,52	4	12	
9	50	17	225,45	255,60	271,48	5,79	6,79	6,64	6	12	
10	50	18	135,48	135,48	135,48	2,26	2,26	2,26	2	12	
11	50	18	209,10	212,41	212,41	4,52	4,52	4,52	4	12	
12	50	18	240,95	270,46	284,30	5,91	6,71	6,79	6	12	
13	50	18			286,26			6,87	8	12	
14	50	19	139,79	139,79	139,79	2,26	2,26	2,26	2	12	
15	50	19	218,01	218,12	216,12	4,48	4,48	4,48	4	12	
16	50	19	256,30	290,43	293,94	6,10	6,79	6,79	6	12	
17	50	19			301,14			7,08	8	12	
18	50	20	143,99	143,99	143,99	2,26	2,26	2,26	2	12	
19	50	20	221,41	221,58	221,58	4,52	4,52	4,52	4	12	
20	50	20	271,43	300,06	303,44	6,30	6,79	6,79	6	12	
21	50	20		302,31	312,91		7,01	7,15	8	12	
22	50	21	148,09	148,09	148,09	2,26	2,26	2,26	2	12	
23	50	21	226,88	227,07	227,07	4,52	4,52	4,52	4	12	
24	50	21	289,82	303,60	312,80	6,46	6,79	6,79	6	12	
25	50	21		313,77	315,32		6,99	6,88	8	12	
26	50	22	152,10	152,10	152,10	2,26	2,26	2,26	2	12	
27	50	22	232,27	232,49	232,49	4,52	4,52	4,52	4	12	
28	50	22	301,44	316,38	317,72	6,55	6,72	6,64	6	12	
29	50	22		321,02	334,75		7,44	7,72	8	12	
30	50	23	156,02	156,02	156,02	2,26	2,26	2,26	2	12	
31	50	23	237,61	237,85	237,85	4,52	4,52	4,52	4	12	
32	50	23	305,50	319,85	320,11	6,37	6,79	6,42	6	12	
33	50	23		328,99	342,99		7,66	7,95	8	12	
34	50	24	159,84	159,84	159,84	2,26	2,26	2,26	2	12	
35	50	24	242,88	243,14	243,14	4,52	4,52	4,52	4	12	
36	50	24	317,29	327,84	331,15	6,79	6,79	6,79	6	12	
37	50	24	320,20	350,02	362,67	6,99	7,85	8,33	8	12	
38											
39											
40											

- 1) eingeschriebene Horizontalkraft aus Zwang: $H_{ed} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 - 2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	8	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	8	10	0,96	0,96	0,95	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	8	12	0,73	0,90	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
4	8	8	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
5	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,2	12,6	12,6
6	10	8	12	0,53	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	14,9	12,3	12,0
7	8	8	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
8	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,6	12,6	12,6
9	10	8	12	0,56	0,69	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	15,0	12,3
10	8	8	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	8	8	10	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,6	13,0	13,0
12	10	8	12	0,61	0,71	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	15,0	12,9
13	10	8	12			1,00						13,0
14	8	8	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
15	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,3	13,3	13,3
16	10	8	12	0,66	0,98	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	13,2	13,2
17	10	8	12			1,00						13,5
18	8	8	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
19	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,8	14,8	14,8
20	10	8	12	0,71	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	13,4	13,5
21	10	8	12			0,92						14,3
22	8	8	10	0,62	0,62	0,62	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
23	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,2	15,2	15,2
24	10	8	12	0,87	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,2	14,9	13,8
25	10	8	12			1,00						13,9
26	8	8	10	0,64	0,64	0,64	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
27	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,5	15,5	15,5
28	10	8	12	0,88	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,4	13,9	13,9
29	10	8	12			0,89						17,2
30	8	8	10	0,66	0,66	0,66	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
31	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,9	15,9	15,9
32	10	8	12	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,3	15,6	13,9
33	10	8	12			0,75						19,0
34	8	8	10	0,68	0,68	0,68	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
35	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,2	16,2	16,2
36	10	8	12	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,5	15,9	16,0
37	10	8	12	0,87	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,2	17,2	17,8
38												
39												
40												



Tabelle 3.4: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	Anzahl	$\varnothing [\text{mm}]$	
1	30	15	111,77	111,77	111,77	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	30	15	138,49	151,71	160,37	3,56	4,15	4,52	4	12	
3	30	15	154,00	161,99	164,34	4,25	4,52	4,52	4	12	
4	30	15	169,92	181,86	181,86	4,96	5,49	5,49	6	12	
5	30	16	115,70	115,70	115,70	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	30	16	153,38	161,52	164,18	4,03	4,52	4,52	4	12	
7	30	16	166,28	169,47	171,91	4,52	4,52	4,52	4	12	
8	30	16	172,83	192,05	206,48	4,85	5,67	6,28	6	12	
9	30	17	119,54	119,54	119,54	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	30	17	164,69	168,29	171,05	4,52	4,52	4,52	4	12	
11	30	17	201,28	215,94	219,17	6,24	6,79	6,79	6	12	
12	30	17	225,47	243,62	279	8,08	8	8	12		
13	30	18	123,31	123,31	123,31	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	30	18	171,27	174,99	177,85	4,52	4,52	4,52	4	12	
15	30	18	213,89	225,99	229,34	6,79	6,79	6,79	6	12	
16	30	18	226,24	254,79	264,62	7,46	8,73	9,05	8	12	
17	30	19	127,00	127,00	127,00	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	30	19	177,77	181,63	184,59	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	30	19	223,10	235,93	239,41	6,79	6,79	6,79	6	12	
20	30	19	237,98	268,61	275,76	7,55	8,83	9,05	8	12	
21	30	20	130,62	130,62	130,62	2,26	2,26	2,26	2	12	
22	30	20	184,21	188,20	191,26	4,52	4,52	4,52	4	12	
23	30	20	232,22	245,76	249,37	6,79	6,79	6,79	6	12	
24	30	20	245,84	277,93	280,36	7,45	8,71	8,95	8	12	
25	30	21	134,17	134,17	134,17	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	30	21	190,57	194,71	197,87	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	30	21	241,27	247,47	252,24	6,79	6,79	6,79	6	12	
28	30	21	253,78	283,15	283,16	7,37	8,66	8,66	8	12	
29	30	22	137,65	137,65	137,65	2,26	2,26	2,26	2	12	
30	30	22	196,87	201,15	204,42	4,52	4,52	4,52	4	12	
31	30	22	250,23	261,47	261,59	6,79	6,79	6,79	6	12	
32	30	22	261,86	285,98	285,98	7,32	8,39	8,39	8	12	
33	30	23	141,06	141,06	141,06	2,26	2,26	2,26	2	12	
34	30	23	203,10	207,52	210,80	4,52	4,52	4,52	4	12	
35	30	23	259,11	265,76	270,86	6,79	6,79	6,79	6	12	
36	30	23	270,08	288,82	288,82	7,28	8,16	8,16	8	12	
37	30	24	144,41	144,41	144,41	2,26	2,26	2,26	2	12	
38	30	24	203,67	213,83	216,38	4,52	4,52	4,52	4	12	
39	30	24	265,48	274,79	277,91	6,79	6,79	6,79	6	12	
40	30	24	278,43	291,69	291,70	7,25	7,94	7,94	8	12	

- 1) eindrechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teil Sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen $\varnothing [\text{mm}]$	aufgebogene Schlaufe $\varnothing [\text{mm}]$	Steckbügel unter 45° $\varnothing [\text{mm}]$	C 20/25 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 25/30 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 30/37 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$
1	8	8	10	0,49	0,49	0,49	1,40	1,40	1,40	12,0	12,0	12,0
2	8	8	10	0,62	0,73	0,81	1,37	1,36	1,35	13,9	13,9	13,8
3	10	8	12	0,48	0,56	0,62	1,34	1,32	1,31	13,9	13,2	12,4
4	10	8	12	0,56	0,62	0,62	1,32	1,32	1,31	13,9	13,9	13,9
5	8	8	10	0,52	0,52	0,52	1,35	1,35	1,35	12,0	12,0	12,0
6	8	8	10	0,64	0,75	0,83	1,33	1,33	1,32	15,0	16,3	15,3
7	10	8	12	0,49	0,58	0,64	1,32	1,31	1,30	14,5	13,5	12,7
8	10	8	12	0,49	0,58	0,64	1,32	1,31	1,30	15,0	15,0	15,0
9	8	8	10	0,55	0,55	0,55	1,33	1,33	1,33	12,0	12,0	12,0
10	8	8	10	0,66	0,77	0,86	1,33	1,32	1,31	17,9	16,5	15,6
11	10	8	12	0,51	0,59	0,66	1,32	1,31	1,30	19,0	18,5	17,6
12	10	8	12	0,59	0,66	0,66	1,31	1,31	1,31	19,0	19,0	19,0
13	8	8	10	0,58	0,58	0,58	1,32	1,32	1,32	12,0	12,0	12,0
14	8	8	10	0,67	0,79	0,88	1,32	1,30	1,29	18,1	16,7	15,8
15	10	8	12	0,52	0,61	0,68	1,33	1,30	1,29	21,9	18,6	17,8
16	10	8	12	0,52	0,61	0,68	1,33	1,33	1,32	22,8	22,8	22,1
17	8	8	10	0,61	0,61	0,61	1,31	1,31	1,31	12,0	12,0	12,0
18	8	8	10	0,69	0,81	0,90	1,30	1,29	1,28	18,2	16,9	15,9
19	10	8	12	0,54	0,63	0,70	1,31	1,28	1,27	22,0	18,7	17,9
20	10	8	12	0,54	0,63	0,68	1,31	1,31	1,30	23,0	23,0	22,6
21	8	8	10	0,63	0,63	0,63	1,29	1,29	1,29	12,0	12,0	12,0
22	8	8	10	0,71	0,84	0,93	1,29	1,27	1,26	18,3	17,0	16,1
23	10	8	12	0,55	0,65	0,72	1,29	1,26	1,25	22,2	18,8	18,0
24	10	8	12	0,55	0,65	0,66	1,30	1,29	1,30	23,0	23,0	23,0
25	8	8	10	0,65	0,65	0,65	1,28	1,28	1,28	12,0	12,0	12,0
26	8	8	10	0,73	0,86	0,95	1,27	1,26	1,25	18,4	17,1	16,2
27	10	8	12	0,57	0,67	0,74	1,28	1,26	1,25	22,3	20,7	19,6
28	10	8	12	0,57	0,66	0,66	1,28	1,28	1,28	23,0	23,0	23,0
29	8	8	10	0,68	0,68	0,68	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
30	8	8	10	0,75	0,88	0,98	1,26	1,24	1,23	18,5	17,2	16,2
31	10	8	12	0,58	0,67	0,76	1,26	1,24	1,24	22,3	19,0	19,7
32	10	8	12	0,58	0,66	0,66	1,27	1,27	1,27	23,0	23,0	23,0
33	8	8	10	0,70	0,70	0,70	1,26	1,26	1,26	12,0	12,0	12,0
34	8	8	10	0,77	0,90	1,00	1,24	1,23	1,22	18,5	17,2	16,3
35	10	8	12	0,60	0,70	0,78	1,25	1,23	1,22	22,4	20,9	19,8
36	10	8	12	0,60	0,66	0,66	1,25	1,26	1,26	23,0	23,0	23,0
37	8	8	10	0,72	0,72	0,72	1,24	1,24	1,24	12,0	12,0	12,0
38	8	8	10	0,79	0,92	1,00	1,24	1,21	1,21	20,3	17,3	16,6
39	10	8	12	0,57	0,72	0,77	1,24	1,22	1,21	23,0	20,9	20,3
40	10	8	12	0,61	0,66	0,66	1,24	1,25	1,25	23,0	23,0	23,0

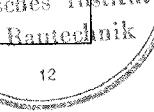


Tabelle 3.5: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen							
				C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	ϕ [mm]
1	40	15	111,77	111,77	111,77	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	40	15	161,02	164,48	165,67	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
3	40	15	186,96	208,55	213,64	5,72	6,68	6,79	6,79	6	12
4	40	15			224,75			7,40	7,40	8	12
5	40	16	115,70	115,70	115,70	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	40	16	168,25	171,80	172,57	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
7	40	16	211,25	221,59	224,81	6,48	6,79	6,79	6,79	6	12
8	40	16		237,10	250,61		7,57	8,55	8,55	8	12
9	40	17	119,54	119,54	119,54	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	40	17	172,83	179,03	179,24	4,40	4,52	4,52	4,52	4	12
11	40	17	220,03	232,52	235,82	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	40	17	235,60	268,49	272,80	7,88	9,05	9,05	9,05	8	12
13	40	18	123,31	123,31	123,31	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	40	18	179,07	185,55	185,55	4,52	4,51	4,51	4,51	4	12
15	40	18	229,91	243,29	246,69	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	40	18	252,31	281,68	286,10	8,29	9,05	9,05	9,05	8	12
17	40	19	127,00	127,00	127,00	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	40	19	184,57	188,54	188,54	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	40	19	239,69	251,52	257,41	6,79	6,69	6,69	6,69	6	12
20	40	19	261,57	294,71	299,25	7,94	9,05	9,05	9,05	8	12
21	40	20	130,62	130,62	130,62	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	40	20	191,00	194,34	194,34	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	40	20	248,95	256,06	266,22	6,79	6,46	6,72	6,72	6	12
24	40	20	268,97	303,62	312,25	7,75	8,88	9,05	9,05	8	12
25	40	21	134,17	134,17	134,17	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	40	21	197,36	200,07	200,07	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	40	21	258,09	265,40	270,36	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	40	21	284,60	309,21	321,06	8,87	9,05	8,88	8,88	8	12
29	40	22	137,65	137,65	137,65	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	40	22	203,66	205,73	205,73	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	40	22	267,12	275,02	280,10	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
32	40	22	302,54	320,89	327,34	9,00	9,05	9,05	9,05	8	12
33	40	23	141,06	141,06	141,06	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	40	23	209,88	211,32	211,32	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
35	40	23	276,05	284,53	289,74	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
36	40	23	315,66	332,17	338,18	9,05	9,05	9,05	9,05	8	12
37	40	24	144,41	144,41	144,41	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
38	40	24	216,04	216,84	216,84	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
39	40	24	284,87	293,94	299,29	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
40	40	24	327,89	338,18	338,18	9,05	9,05	9,05	9,05	8	12

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stahldecken mit in gesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängungsbewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Feil Sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25	C 25/30	C 30/37	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	8	10	0,47	0,47	0,47	1,23	1,23	1,23	12,0	12,0	12,0
2	8	8	10	0,81	0,95	0,99	1,22	1,21	1,21	13,6	12,4	12,0
3	10	8	12	0,63	0,74	0,82	1,22	1,21	1,21	13,9	13,9	13,3
4	10	8	12			0,82			1,21			13,9
5	8	8	10	0,51	0,51	0,51	1,22	1,22	1,22	12,0	12,0	12,0
6	8	8	10	0,83	0,97	1,00	1,21	1,20	1,20	13,9	12,7	12,5
7	10	8	12	0,64	0,75	0,84	1,21	1,20	1,20	15,0	14,3	13,6
8	10	8	12		0,75	0,84	1,21	1,21	1,22		15,0	16,9
9	8	8	10	0,54	0,54	0,54	1,20	1,20	1,20	12,0	12,0	12,0
10	8	8	10	0,84	0,99	1,00	1,19	1,18	1,18	13,9	13,0	12,9
11	10	8	12	0,66	0,77	0,86	1,21	1,19	1,18	17,4	14,5	13,8
12	10	8	12	0,66	0,77	0,86	1,23	1,21	1,21	18,5	18,5	17,6
13	8	8	10	0,56	0,56	0,56	1,19	1,19	1,19	12,0	12,0	12,0
14	8	8	10	0,86	1,00	1,00	1,19	1,17	1,17	15,7	13,3	13,3
15	10	8	12	0,67	0,79	0,88	1,20	1,17	1,17	17,7	14,7	14,0
16	10	8	12	0,67	0,79	0,88	1,22	1,20	1,20	19,0	18,7	17,9
17	8	8	10	0,59	0,59	0,59	1,18	1,18	1,18	12,0	12,0	12,0
18	8	8	10	0,88	1,00	1,00	1,18	1,17	1,17	15,9	14,7	14,7
19	10	8	12	0,69	0,81	0,90	1,19	1,16	1,16	17,9	14,8	14,2
20	10	8	12	0,69	0,81	0,90	1,20	1,19	1,18	19,0	18,9	18,1
21	8	8	10	0,62	0,62	0,62	1,17	1,17	1,17	12,0	12,0	12,0
22	8	8	10	0,80	1,00	1,00	1,17	1,16	1,16	16,1	15,2	15,2
23	10	8	12	0,70	0,83	0,92	1,18	1,15	1,14	18,0	14,7	14,3
24	10	8	12	0,70	0,83	0,92	1,19	1,18	1,17	19,0	18,9	18,3
25	8	8	10	0,64	0,64	0,64	1,17	1,17	1,16	12,0	12,0	12,0
26	8	8	10	0,92	1,00	1,00	1,16	1,16	1,16	16,3	15,5	15,5
27	10	8	12	0,72	0,84	0,94	1,17	1,15	1,15	18,2	16,9	15,9
28	10	8	12	0,65	0,84	0,94	1,21	1,18	1,16	23,0	21,1	18,3
29	8	8	10	0,67	0,67	0,67	1,16	1,17	1,18	12,0	12,0	12,0
30	8	8	10	0,94	1,00	1,00	1,16	1,16	1,16	16,5	15,9	15,9
31	10	8	12	0,73	0,86	0,96	1,16	1,15	1,14	18,3	17,0	16,1
32	10	8	12	0,73	0,86	0,96	1,19	1,17	1,16	22,4	21,2	20,2
33	8	8	10	0,69	0,69	0,69	1,14	1,14	1,14	12,0	12,0	12,0
34	8	8	10	0,96	1,00	1,00	1,14	1,14	1,14	16,6	16,2	16,2
35	10	8	12	0,75	0,88	0,98	1,15	1,14	1,13	18,4	17,1	16,2
36	10	8	12	0,75	0,88	0,96	1,19	1,16	1,15	22,6	21,4	20,5
37	8	8	10	0,71	0,71	0,71	1,14	1,14	1,14	12,0	12,0	12,0
38	8	8	10	0,98	1,00	1,00	1,13	1,13	1,13	16,7	16,5	16,5
39	10	8	12	0,76	0,90	1,00	1,13	1,12	1,11	18,4	17,2	16,3
40	10	8	12	0,76	0,90	0,80	1,17	1,16	1,16	22,7	21,3	22,5

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	**PFEIFER-Stahlaufänger**

Tabelle 3.6: Bemessungstabelle PS-A 65, $V_{Rd,Montage} = 65 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen						Bewehrungsvorschlag ³⁾	
				C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Anzahl	ϕ [mm]
1	50	15	121,91	121,91	121,91	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	50	15	183,32	186,39	187,48	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
3	50	15	224,08	243,53	247,19	6,42	6,79	6,79	6,79	6	12
4	50	15		258,19	263,85		7,61	7,56	7,56	8	12
5	50	16	126,55	126,55	126,55	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	50	16	193,75	196,86	196,86	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
7	50	16	241,33	258,30	264,15	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
8	50	16		275,86	281,55		7,68	7,66	7,66	8	12
9	50	17	131,07	131,07	131,07	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	50	17	202,98	204,70	204,70	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
11	50	17	256,03	272,51	274,52	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	50	17	257,22	292,20	298,34	6,91	7,73	7,90	8	12	
13	50	18	135,48	135,48	135,48	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	50	18	212,08	212,41	212,41	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
15	50	18	270,35	282,99	284,30	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	50	18	272,95	304,08	308,04	7,01	7,76	7,82	7,82	8	12
17	50	19	139,79	139,79	139,79	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	50	19	218,12	218,12	218,12	4,48	4,48	4,48	4,48	4	12
19	50	19	282,85	293,33	293,94	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
20	50	19	288,20	312,24	323,38	7,18	8,16	8,38	8,38	8	12
21	50	20	143,99	143,99	143,99	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	50	20	221,58	221,58	221,58	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	50	20	292,34	303,44	303,44	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
24	50	20	294,82	326,56	338,95	6,89	8,32	8,59	8,59	8	12
25	50	21	148,09	148,09	148,09	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	50	21	227,07	227,07	227,07	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	50	21	294,76	306,28	312,80	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	50	21	309,01	342,09	354,53	7,59	8,46	8,78	8,78	8	12
29	50	22	152,10	152,10	152,10	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	50	22	232,49	232,49	232,49	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	50	22	303,51	317,72	317,72	6,79	6,64	6,64	6,64	6	12
32	50	22	323,76	356,51	370,05	7,76	8,61	8,95	8,95	8	12
33	50	23	156,02	156,02	156,02	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	50	23	237,85	237,85	237,85	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
35	50	23	312,16	322,96	322,96	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
36	50	23	337,81	370,01	373,97	7,91	8,81	8,69	8,69	8	12
37	50	24	159,84	159,84	159,84	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
38	50	24	243,14	243,14	243,14	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
39	50	24	320,72	331,15	331,15	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
40	50	24	351,58	374,44	374,44	8,05	8,57	8,57	8,57	8	12

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25	C 25/30	C 30/37	C 20/25 $b_{b,ing,vorh}$ [cm]	C 25/30 $b_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $b_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	8	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	8	10	0,96	0,99	0,95	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	8	12	0,78	0,91	0,93	1,00	1,00	1,00	12,8	12,2	12,0
4	10	8	12		0,91	1,00		1,00	1,00		13,1	12,4
5	8	8	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,2	12,2	12,2
7	10	8	12	0,79	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	13,5	12,5	12,0
8	10	8	12		0,93	1,00		1,00	1,00		13,5	13,0
9	8	8	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,6	12,6	12,6
11	10	8	12	0,81	0,95	1,00	1,00	1,00	1,00	13,8	12,8	12,5
12	10	8	12	0,81	0,95	1,00	1,00	1,00	1,00	13,9	13,8	13,6
13	8	8	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,0	13,0	13,0
15	10	8	12	0,82	0,97	1,00	1,00	1,00	1,00	14,0	13,1	12,9
16	10	8	12	0,82	0,97	1,00	1,00	1,00	1,00	14,2	14,1	13,9
17	8	8	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,3	13,3	13,3
19	10	8	12	0,84	0,98	1,00	1,00	1,00	1,00	14,3	13,3	13,2
20	10	8	12	0,84	0,98	1,00	1,00	1,00	1,00	14,6	16,9	16,2
21	8	8	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,8	14,8	14,8
23	10	8	12	0,85	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	14,5	13,5	13,5
24	10	8	12	0,62	0,62	0,62	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
25	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,2	15,2	15,2
26	8	8	10		0,66	0,66	1,00	1,00	1,00	16,1	15,0	13,8
27	10	8	12	0,87	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00			
28	10	8	12	0,86	0,98	1,00	1,00	1,00	1,00	17,2	17,2	17,4
29	8	8	10	0,64	0,64	0,64	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,5	15,5	15,5
31	10	8	12	0,88	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,3	13,9	13,9
32	10	8	12	0,88	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,4	17,5	17,9
33	8	8	10	0,66	0,66	0,66	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,9	15,9	15,9
35	10	8	12	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,5	15,7	15,7
36	10	8	12	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,8	17,9	17,9
37	8	8	10	0,68	0,68	0,68	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
38	8	8	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,2	16,2	16,2
39	10	8	12	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,6	16,0	16,0
40	10	8	12	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	18,0	17,9	17,9

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66<br

Tabelle 3.7: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd,Montage} = 80 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Bewehrungsvorschlag ³⁾ Anzahl $\varnothing [\text{mm}]$		
h _{Steg} [cm]	h _{Platte} [cm]										
1	30	15	125,13	125,13	125,13	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	30	15	135,63	135,63	135,63	2,84	2,84	2,84	4	12	
3	30	16	128,92	128,92	128,92	2,26	2,26	2,26	2	12	
4	30	16	144,40	144,40	144,40	3,23	3,23	3,23	4	12	
5	30	17	132,31	132,31	132,31	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	30	17	153,00	153,00	153,00	3,61	3,61	3,61	4	12	
7	30	18	134,91	134,91	134,91	2,26	2,26	2,26	2	12	
8	30	18	161,44	161,44	161,44	3,99	3,99	3,99	4	12	
9	30	19	137,42	137,42	137,42	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	30	19	163,01	163,01	163,01	3,88	3,88	3,88	4	12	
11	30	20	139,87	139,87	139,87	2,26	2,26	2,26	2	12	
12	30	20	163,96	163,96	163,96	3,74	3,74	3,74	4	12	
13	30	21	142,26	142,26	142,26	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	30	21	164,93	164,93	164,93	3,62	3,62	3,62	4	12	
15	30	22	144,58	144,58	144,58	2,26	2,26	2,26	2	12	
16	30	22	165,91	165,91	165,91	3,51	3,51	3,51	4	12	
17	30	23	146,86	146,86	146,86	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	30	23	166,87	166,90	166,90	3,42	3,42	3,42	4	12	
19	30	24	149,08	149,08	149,08	2,26	2,26	2,26	2	12	
20	30	24	167,87	167,90	167,90	3,33	3,33	3,33	4	12	
21											
22											
23											
24											
25											
26											
27											
28											
29											
30											
31											
32											
33											
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

- 1) eingerückte Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Zw} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Anlage 2.
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen $\varnothing [\text{mm}]$	aufgebogene Schlaufe $\varnothing [\text{mm}]$	Steckbügel unter 45° $\varnothing [\text{mm}]$	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 25/30 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 30/37 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$
1	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,42	1,42	1,42	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,41	1,41	1,41	13,9	13,9	13,9
3	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,41	1,41	1,41	12,0	12,0	12,0
4	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,41	1,41	1,41	16,9	16,9	16,9
5	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,39	1,39	1,39	12,2	12,2	12,2
6	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,41	1,41	1,41	19,8	19,8	19,8
7	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,38	1,38	1,38	12,8	12,8	12,8
8	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,41	1,41	1,41	22,8	22,8	22,8
9	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,37	1,37	1,37	13,4	13,4	13,4
10	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,40	1,40	1,40	23,0	23,0	23,0
11	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,37	1,37	1,37	14,0	14,0	14,0
12	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,39	1,39	1,39	23,0	23,0	23,0
13	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,36	1,36	1,36	14,5	14,5	14,5
14	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,38	1,38	1,38	23,0	23,0	23,0
15	8	10	10	0,52	0,52	0,52	1,35	1,35	1,35	15,0	15,0	15,0
16	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,37	1,37	1,37	23,0	23,0	23,0
17	8	10	10	0,52	0,52	0,52	1,34	1,34	1,34	15,4	15,4	15,4
18	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,37	1,37	1,37	23,0	23,0	23,0
19	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,33	1,33	1,33	15,9	15,9	15,9
20	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,36	1,36	1,36	23,0	23,0	23,0
21												
22												
23												
24												
25												
26												
27												
28												
29												
30												
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufänger	Anlage 3 (Seite 7 von 22) zur allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287
	Bemessungstabelle PS-A 80/100 Grundmodul 1 - Steghöhe 30 cm	vom 27. April 2010



Tabelle 3.8: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd, \text{Montage}} = 100 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			$C 20/25$ $V_{Rd, \text{ges}}$ [kN]	$C 25/30$ $V_{Rd, \text{ges}}$ [kN]	$C 30/37$ $V_{Rd, \text{ges}}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ $C 20/25$ $A_{s, \text{eff}}$ [cm ²]	$C 25/30$ $A_{s, \text{eff}}$ [cm ²]	$C 30/37$ $A_{s, \text{eff}}$ [cm ²]	Anzahl	ϕ [mm]	
1	40	15	142,94	142,94	142,94	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	40	15	189,16	194,25	194,25	4,32	4,52	4,52	4	12	
3	40	15	207,26	215,35	215,35	5,23	5,59	5,59	6	12	
4	40	16	146,54	146,54	146,54	2,26	2,26	2,26	2	12	
5	40	16	196,73	201,51	201,66	4,52	4,52	4,52	4	12	
6	40	16	234,45	247,08	247,08	6,31	6,79	6,79	6	12	
7	40	16		257,03	258,24		7,44	7,49	8	12	
8	40	17	150,07	150,07	150,07	2,26	2,26	2,26	2	12	
9	40	17	203,13	208,03	208,28	4,52	4,52	4,52	4	12	
10	40	17	247,47	256,15	256,51	6,79	6,79	6,79	6	12	
11	40	17	250,38	269,07	273,16	7,14	7,91	8,15	8	12	
12	40	18	153,53	153,53	153,53	2,26	2,26	2,26	2	12	
13	40	18	209,10	214,02	214,02	4,52	4,52	4,52	4	12	
14	40	18	256,61	263,31	263,44	6,79	6,79	6,79	6	12	
15	40	18	261,29	277,93	282,92	7,34	8,24	8,40	8	12	
16	40	19	156,92	156,92	156,92	2,26	2,26	2,26	2	12	
17	40	19	215,62	219,66	219,66	4,52	4,52	4,52	4	12	
18	40	19	265,43	269,44	269,91	6,79	6,79	6,79	6	12	
19	40	19	271,98	288,44	290,87	7,29	8,44	8,53	8	12	
20	40	20	160,24	160,24	160,24	2,26	2,26	2,26	2	12	
21	40	20	219,30	225,23	225,23	4,52	4,52	4,52	4	12	
22	40	20	271,84	276,06	276,19	6,79	6,79	6,79	6	12	
23	40	20	274,77	292,84	292,84	7,60	8,21	8,21	8	12	
24	40	21	163,50	163,50	163,50	2,26	2,26	2,26	2	12	
25	40	21	227,80	230,74	230,74	4,52	4,52	4,52	4	12	
26	40	21	277,90	282,01	282,32	6,79	6,79	6,79	6	12	
27	40	21	290,35	294,85	294,85	7,86	7,92	7,92	8	12	
28	40	22	166,69	166,69	166,69	2,26	2,26	2,26	2	12	
29	40	22	229,50	236,18	236,18	4,47	4,52	4,52	4	12	
30	40	22	283,86	288,01	288,30	6,79	6,79	6,79	6	12	
31	40	22	296,35	296,90	296,90	7,70	7,87	7,87	8	12	
32	40	23	169,82	169,82	169,82	2,26	2,26	2,26	2	12	
33	40	23	239,73	241,55	241,55	4,52	4,52	4,52	4	12	
34	40	23	289,68	293,92	294,15	6,79	6,79	6,79	6	12	
35	40	23	298,80	298,96	298,96	7,45	7,44	7,44	8	12	
36	40	24	172,89	172,89	172,89	2,26	2,26	2,26	2	12	
37	40	24	244,92	246,85	246,85	4,50	4,52	4,52	4	12	
38	40	24	286,60	299,83	299,87	6,79	6,79	6,79	6	12	
39	40	24	301,75	304,25	304,41	7,20	7,08	7,07	8	12	
40											

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnürtig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	$C 20/25$ $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{voh}}$	$C 25/30$ $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{voh}}$	$C 30/37$ $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{voh}}$	$C 20/25$ ζ	$C 25/30$ ζ	$C 30/37$ ζ	$C 20/25$ $l_{b, \text{ind}, \text{voh}}$ [cm]	$C 25/30$ $l_{b, \text{ind}, \text{voh}}$ [cm]	$C 30/37$ $l_{b, \text{ind}, \text{voh}}$ [cm]
1	8	10	10	0,45	0,45	0,45	1,28	1,28	1,28	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,81	0,88	0,88	1,26	1,26	1,26	13,0	12,8	12,8
3	10	10	12	0,59	0,60	0,60	1,26	1,25	1,25	13,5	13,9	13,9
4	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
5	8	10	10	0,83	0,97	0,97	1,26	1,25	1,25	14,8	13,1	13,1
6	10	10	12	0,60	0,74	0,74	1,25	1,25	1,25	15,0	15,6	15,6
7	10	10	12		0,73	0,72		1,25	1,25		16,7	16,9
8	8	10	10	0,51	0,52	0,51	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
9	8	10	10	0,84	0,99	1,00	1,25	1,24	1,24	15,2	13,5	13,4
10	10	10	12	0,66	0,75	0,75	1,26	1,24	1,24	17,1	16,2	16,1
11	10	10	12	0,63	0,61	0,70	1,26	1,26	1,26	17,8	19,0	19,8
12	8	10	10	0,53	0,55	0,55	1,26	1,26	1,26	12,0	12,0	12,0
13	8	10	10	0,85	1,00	1,00	1,24	1,23	1,23	15,6	14,0	14,0
14	10	10	12	0,67	0,71	0,71	1,25	1,23	1,23	17,4	17,0	17,0
15	10	10	12	0,59	0,62	0,63	1,26	1,27	1,27	19,0	21,7	21,7
16	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
17	8	10	10	0,88	1,00	1,00	1,24	1,23	1,23	15,7	14,5	14,5
18	10	10	12	0,68	0,66	0,67	1,24	1,24	1,23	17,6	18,0	18,0
19	10	10	12	0,61	0,57	0,58	1,24	1,26	1,26	19,0	23,0	23,0
20	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,25	1,25	1,25	12,0	12,0	12,0
21	8	10	10	0,82	1,00	1,00	1,23	1,22	1,22	16,8	14,9	14,9
22	10	10	12	0,64	0,73	0,73	1,23	1,22	1,22	18,5	18,8	18,9
23	10	10	12	0,53	0,58	0,58	1,26	1,25	1,25	23,0	23,0	23,0
24	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,24	1,24	1,24	12,0	12,0	12,0
25	8	10	10	0,92	1,00	1,00	1,22	1,21	1,21	16,1	15,3	15,3
26	10	10	12	0,72	0,70	0,71	1,23	1,22	1,22	19,3	19,7	19,7
27	10	10	12	0,57	0,58	0,58	1,25	1,24	1,24	23,0	23,0	23,0
28	8	10	10	0,63	0,63	0,63	1,23	1,23	1,23	12,0	12,0	12,0
29	8	10	10	0,84	1,00	1,00	1,21	1,20	1,20	17,1	15,7	15,7
30	10	10	12	0,69	0,68	0,68	1,22	1,21	1,21	20,1	20,5	20,5
31	10	10	12	0,58	0,58	0,58	1,24	1,23	1,23	23,0	23,0	23,0
32	8	10	10	0,65	0,65	0,65	1,22	1,22	1,22	12,0	12,0	12,0
33	8	10	10	0,96	1,00	1,00	1,19	1,19	1,20	16,3	16,0	16,0
34	10	10	12	0,66	0,65	0,65	1,22	1,21	1,20	20,9	21,3	21,3
35	10	10	12	0,58	0,58	0,58	1,23	1,23	1,23	23,0	23,0	23,0
36	8	10	10	0,67	0,67	0,67	1,22	1,22	1,23	12,0	12,0	12,0
37	8	10	10	0,98	1,00	1,00	1,19	1,19	1,19	16,4	16,3	16,3
38	10	10	12	0,64	0,62	0,62	1,21	1,20	1,20	21,6	22,0	22,0
39	10	10	12	0,58	0,58	0,58	1,21	1,20	1,20	23,0	23,0	23,0
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385
--

Tabelle 3.9: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd, \text{Montage}} = 100 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen					
				C 20/25 $V_{Rd, \text{ges}} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd, \text{ges}} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd, \text{ges}} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾	C 20/25 $A_{s, \text{eff}} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s, \text{eff}} [\text{cm}^2]$
								Anzahl	ø [mm]
1	50	15	152,24	152,24	152,24	152,24	2,26	2,26	2,26
2	50	15	212,80	217,55	217,82	217,82	4,52	4,52	4,52
3	50	15	239,86	261,12	267,63	267,63	5,82	6,79	6,79
4	50	16	156,50	156,50	156,50	156,50	2,26	2,26	2,26
5	50	16	222,95	227,42	227,42	227,42	4,52	4,52	4,52
6	50	16	245,36	268,98	282,11	282,11	5,82	6,79	6,79
7	50	17	160,65	160,65	160,65	160,65	2,26	2,26	2,26
8	50	17	232,08	233,07	233,07	233,07	4,52	4,52	4,52
9	50	17	255,55	279,85	292,38	292,38	6,79	6,79	6,79
10	50	17			298,16			7,47	8
11	50	18	164,70	164,70	164,70	164,70	2,26	2,26	2,26
12	50	18	237,29	239,74	239,74	239,74	4,52	4,52	4,52
13	50	18	275,95	295,04	298,43	298,43	6,26	6,79	6,79
14	50	18			311,73			7,75	8
15	50	19	168,65	168,65	168,65	168,65	2,26	2,26	2,26
16	50	19	243,73	246,32	246,32	246,32	4,52	4,52	4,52
17	50	19	290,45	300,79	305,76	305,76	6,20	6,79	6,79
18	50	19			322,81			8,42	8
19	50	20	172,51	172,51	172,51	172,51	2,26	2,26	2,26
20	50	20	250,08	252,49	252,49	252,49	4,52	4,52	4,52
21	50	20	295,03	304,88	312,46	312,46	6,40	6,79	6,79
22	50	20	298,10	317,61	335,61	335,61	7,59	8,39	8,56
23	50	21	176,28	176,28	176,28	176,28	2,26	2,26	2,26
24	50	21	255,47	257,76	257,76	257,76	4,52	4,52	4,52
25	50	21	304,73	313,29	318,72	318,72	6,67	6,79	6,79
26	50	21	310,60	334,97	348,34	348,34	7,73	8,48	8,65
27	50	22	179,96	179,96	179,96	179,96	2,26	2,26	2,26
28	50	22	260,65	262,97	262,97	262,97	4,52	4,52	4,52
29	50	22	314,85	321,92	325,41	325,41	6,79	6,79	6,79
30	50	22	319,72	349,12	352,45	352,45	7,91	8,48	9,05
31	50	23	183,55	183,55	183,55	183,55	2,26	2,26	2,26
32	50	23	261,01	268,11	268,11	268,11	4,52	4,52	4,52
33	50	23	323,00	328,05	331,20	331,20	6,79	6,79	6,79
34	50	23	335,20	352,12	368,97	368,97	7,99	8,18	9,05
35	50	24	187,07	187,07	187,07	187,07	2,26	2,26	2,26
36	50	24	270,84	273,18	273,18	273,18	4,52	4,52	4,52
37	50	24	329,19	335,01	338,23	338,23	6,79	6,79	6,79
38	50	24	346,23	365,37	375,75	375,75	7,88	9,05	9,05
39								8	12
40									

- 1) eingerichtete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{\text{Hg}} = 0,20 \cdot V_{Rd, \text{ges}}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünne Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ø [mm]	aufgebogene Schlaufe ø [mm]	Steckbügel unter 45° ø [mm]	C 20/25 $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{vorb}}$	C 25/30 $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{vorb}}$	C 30/37 $A_{s, \text{eff}} / A_{s, \text{vorb}}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b, \text{ind}, \text{vorb}} [\text{cm}]$	C 25/30 $l_{b, \text{ind}, \text{vorb}} [\text{cm}]$	C 30/37 $l_{b, \text{ind}, \text{vorb}} [\text{cm}]$
1	8	10	10	0,43	0,43	0,43	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,92	0,93	0,93	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,78	0,91	0,85	1,00	1,04	1,01	12,0	12,0	12,6
4	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
5	8	10	10	0,98	0,99	0,99	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	10	10	12	0,53	0,63	0,80	1,00	1,01	1,00	14,9	15,0	13,5
7	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
8	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,3	13,0	13,0
9	10	10	12	0,69	0,70	0,79	1,08	1,00	1,00	16,3	16,3	15,2
10	10	10	12			1,00			1,04			14,0
11	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
12	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,4	13,5	13,5
13	10	10	12	0,63	0,73	0,75	1,00	1,00	1,00	15,0	16,3	16,3
14	10	10	12			1,00			1,05			15,0
15	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
16	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,9	14,0	14,0
17	10	10	12	0,69	0,68	0,97	1,00	1,00	1,01	14,7	17,4	14,5
18	10	10	12			1,00			1,10			16,3
19	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
20	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,3	14,5	14,5
21	10	10	12	0,69	0,59	1,00	1,00	1,00	1,02	16,9	18,9	14,5
22	10	10	12	0,85	0,78	0,99	1,11	1,11	1,09	16,8	18,5	16,9
23	8	10	10	0,58	0,58	0,58	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
24	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,8	14,9	14,9
25	10	10	12	0,58	0,60	1,00	1,00	1,00	1,02	19,0	19,0	15,3
26	10	10	12	0,87	0,90	0,99	1,12	1,11	1,10	17,2	17,8	17,4
27	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
28	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,2	15,3	15,3
29	10	10	12	0,86	0,88	1,00	1,01	1,02	1,02	16,3	16,3	15,3
30	10	10	12	0,78	0,99	0,86	1,10	1,09	1,10	18,5	17,4	20,9
31	8	10	10	0,82	0,62	0,82	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
32	8	10	10	0,84	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,1	15,6	15,6
33	10	10	12	0,90	0,92	0,93	1,02	1,02	1,02	16,3	16,3	16,3
34	10	10	12	0,88	0,99	0,96	1,09	1,08	1,09	17,9	17,4	20,1
35	8	10	10	0,64	0,64	0,64	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
36	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,8	15,9	15,9
37	10	10	12	0,91	0,95	1,00	1,03	1,03	1,03	16,4	16,3	16,0
38	10	10	12	0,91	0,84	0,88	1,07	1,10	1,08	17,8	21,7	21,3
39												
40												

Tabelle 3.10: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd,Montage} = 80 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾				horizontale Betonstahlzulagen				Bewehrungsvorschlag ³⁾		
			C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	$A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Anzahl	ϕ [mm]		
1	30	15	125,13	125,13	125,13	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
2	30	15	152,90	166,12	172,95	3,61	4,20	4,47	4,47	4	12		
3	30	15	168,42	184,34	188,38	4,30	5,00	5,18	5,18	6	12		
4	30	16	128,92	128,92	128,92	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
5	30	16	165,39	175,17	177,82	4,16	4,52	4,52	4,52	4	12		
6	30	16	187,20	191,84	204,63	4,90	5,34	5,91	5,91	6	12		
7	30	17	132,63	132,63	132,63	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
8	30	17	178,25	181,84	184,58	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
9	30	17	215,62	221,34	222,07	6,28	6,65	6,68	6,68	6	12		
10	30	18	136,26	136,26	136,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
11	30	18	184,73	188,44	191,28	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
12	30	18	227,49	230,30	230,30	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12		
13	30	18	234,71	238,43	238,43	7,24	7,41	7,41	7,41	8	12		
14	30	19	139,82	139,82	139,82	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
15	30	19	191,13	194,97	197,92	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
16	30	19	236,61	236,98	236,98	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12		
17	30	19	239,70	241,64	241,64	7,06	7,20	7,20	7,20	8	12		
18	30	20	143,31	143,31	143,31	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
19	30	20	197,47	201,45	204,49	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
20	30	20	243,48	243,48	243,48	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12		
21	30	20	243,67	243,67	243,67	6,94	6,94	6,94	6,94	8	12		
22	30	21	146,74	146,74	146,74	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
23	30	21	203,73	207,85	208,39	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
24	30	21	245,72	245,72	245,72	6,72	6,72	6,72	6,72	6	12		
25	30	22	150,09	150,09	150,09	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
26	30	22	207,30	214,19	216,63	4,42	4,52	4,52	4,52	4	12		
27	30	22	247,79	247,79	247,79	6,51	6,51	6,51	6,51	6	12		
28	30	23	153,39	153,39	153,39	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
29	30	23	210,87	220,47	221,44	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
30	30	23	249,89	249,89	249,89	6,33	6,33	6,33	6,33	6	12		
31	30	24	156,61	156,61	156,61	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
32	30	24	216,70	225,60	225,79	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12		
33	30	24	252,01	252,01	252,01	6,17	6,17	6,17	6,17	6	12		
34													
35													
36													
37													
38													
39													
40													

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,43	1,42	1,42	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,62	0,73	0,61	1,39	1,37	1,37	13,9	13,9	13,6
3	10	10	12	0,48	0,56	0,58	1,37	1,36	1,36	13,9	13,9	13,9
4	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,40	1,40	1,40	12,0	12,0	12,0
5	8	10	10	0,64	0,75	0,83	1,38	1,37	1,36	16,9	16,2	15,2
6	10	10	12	0,49	0,58	0,64	1,35	1,36	1,36	15,0	16,9	16,9
7	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,39	1,40	1,41	12,0	12,0	12,0
8	8	10	10	0,66	0,77	0,86	1,39	1,38	1,37	17,8	16,5	15,5
9	10	10	12	0,51	0,59	0,60	1,37	1,36	1,36	19,0	19,8	19,8
10	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,46	1,46	1,46	12,0	12,0	12,0
11	8	10	10	0,67	0,79	0,88	1,42	1,41	1,40	18,0	16,7	15,7
12	10	10	12	0,52	0,57	0,57	1,36	1,35	1,35	21,8	21,0	21,0
13	10	10	12	0,50	0,51	0,51	1,36	1,36	1,36	22,7	22,8	22,8
14	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,36	1,36	1,36	12,0	12,0	12,0
15	8	10	10	0,69	0,81	0,90	1,34	1,33	1,32	18,1	16,8	15,8
16	10	10	12	0,54	0,54	0,54	1,34	1,34	1,34	22,0	21,9	21,9
17	10	10	12	0,50	0,51	0,51	1,35	1,35	1,35	23,0	23,0	23,0
18	8	10	10	0,62	0,62	0,62	1,35	1,35	1,35	12,0	12,0	12,0
19	8	10	10	0,71	0,84	0,93	1,33	1,31	1,31	16,3	16,9	16,0
20	10	10	12	0,52	0,52	0,52	1,33	1,33	1,33	22,7	22,7	22,7
21	10	10	12	0,51	0,51	0,51	1,34	1,34	1,34	23,0	23,0	23,0
22	8	10	10	0,64	0,64	0,64	1,38	1,34	1,34	12,0	12,0	12,0
23	8	10	10	0,73	0,86	0,95	1,37	1,35	1,30	18,4	17,0	16,9
24	10	10	12	0,51	0,51	0,51	1,33	1,33	1,33	23,0	23,0	23,0
25	8	10	10	0,66	0,66	0,66	1,33	1,33	1,33	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	0,75	0,88	0,95	1,30	1,28	1,28	18,2	17,1	16,4
27	10	10	12	0,51	0,51	0,51	1,32	1,32	1,32	23,0	23,0	23,0
28	8	10	10	0,68	0,68	0,68	1,31	1,31	1,31	12,0	12,0	12,0
29	8	10	10	0,77	0,90	0,93	1,30	1,27	1,27	20,1	17,2	16,9
30	10	10	12	0,51	0,51	0,51	1,31	1,31	1,31	23,0	23,0	23,0
31	8	10	10	0,70	0,70	0,70	1,30	1,30	1,30	12,0	12,0	12,0
32	8	10	10	0,79	0,91	1,00	1,28	1,26	1,26	20,2	17,3	17,5
33	10	10	12	0,51	0,51	0,51	1,30	1,30	1,30	23,0	23,0	23,0
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufänger Bemessungstabelle PS-A 80/100 Grundmodul 2 - Steghöhe 30 cm	Anlage 3 (Seite
--	--	------------------------

Tabelle 3.11: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd,Montage} = 100 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,erf}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,erf}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,erf}$ [cm ²]	Anzahl	ϕ [mm]	
1	40	15	142,94	142,94	142,94	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	40	15	189,16	196,28	196,84	4,32	4,52	4,52	4	12	
3	40	15	220,33	242,36	245,47	5,81	6,79	6,79	6	12	
4	40	15			258,56			7,51	8	12	
5	40	16	146,54	146,54	146,54	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	40	16	196,73	201,51	201,76	4,52	4,52	4,52	4	12	
7	40	16	243,32	253,17	256,37	6,59	6,79	6,79	6	12	
8	40	16		265,55	284,35		7,82	8,65	8	12	
9	40	17	150,07	150,07	150,07	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	40	17	203,13	208,03	208,28	4,52	4,52	4,52	4	12	
11	40	17	249,91	257,51	261,96	6,79	6,79	6,79	6	12	
12	40	17	270,25	299,07	304,48	8,03	9,05	9,05	8	12	
13	40	18	153,53	153,53	153,53	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	40	18	209,46	214,02	214,02	4,52	4,52	4,52	4	12	
15	40	18	259,14	267,32	271,88	6,79	6,79	6,79	6	12	
16	40	18	286,31	309,29	317,55	8,37	8,93	9,05	8	12	
17	40	19	156,92	156,92	156,92	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	40	19	215,72	219,66	219,66	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	40	19	268,25	277,02	281,70	6,79	6,79	6,79	6	12	
20	40	19	293,92	314,58	326,83	8,11	8,59	8,88	8	12	
21	40	20	160,24	160,24	160,24	2,26	2,26	2,26	2	12	
22	40	20	221,92	225,23	225,23	4,52	4,52	4,52	4	12	
23	40	20	277,26	286,62	291,42	6,79	6,79	6,79	6	12	
24	40	20	303,85	326,69	334,44	8,87	9,05	9,05	8	12	
25	40	21	163,50	163,50	163,50	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	40	21	228,06	230,74	230,74	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	40	21	286,16	296,12	301,04	6,79	6,79	6,79	6	12	
28	40	21	319,60	338,00	346,38	9,03	9,05	9,05	8	12	
29	40	22	166,69	166,69	166,69	2,26	2,26	2,26	2	12	
30	40	22	234,12	236,18	236,18	4,52	4,52	4,52	4	12	
31	40	22	294,95	305,51	310,56	6,79	6,79	6,79	6	12	
32	40	22	335,21	349,19	358,22	9,05	9,05	9,05	8	12	
33	40	23	169,82	169,82	169,82	2,26	2,26	2,26	2	12	
34	40	23	240,13	241,55	241,55	4,52	4,52	4,52	4	12	
35	40	23	303,65	314,80	319,98	6,79	6,79	6,79	6	12	
36	40	23	345,81	360,27	369,95	9,05	9,05	9,05	8	12	
37	40	24	172,89	172,89	172,89	2,26	2,26	2,26	2	12	
38	40	24	245,09	246,85	246,85	4,49	4,52	4,52	4	12	
39	40	24	312,25	323,99	329,31	6,79	6,79	6,79	6	12	
40	40	24	356,31	371,24	373,18	9,05	9,05	9,05	8	12	

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Zw} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teil sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_g = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 20/25	C 25/30	C 30/37	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,30	1,30	1,30	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,81	0,95	0,97	1,27	1,26	1,26	13,0	12,2	12,0
3	10	10	12	0,63	0,74	0,82	1,26	1,25	1,25	13,9	13,9	13,2
4	10	10	12			0,82			1,25			13,9
5	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,29	1,29	1,29	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,83	0,97	0,98	1,27	1,26	1,26	14,8	13,1	13,0
7	10	10	12	0,64	0,75	0,84	1,26	1,24	1,24	15,0	14,2	13,5
8	10	10	12		0,75	0,84	1,26	1,26	1,26		16,9	16,9
9	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,28	1,28	1,28	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,84	0,99	1,00	1,26	1,25	1,25	15,2	13,5	13,4
11	10	10	12	0,66	0,77	0,86	1,26	1,24	1,24	17,2	15,9	14,8
12	10	10	12	0,66	0,77	0,86	1,27	1,25	1,25	18,5	18,4	17,6
13	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,86	1,00	1,00	1,25	1,24	1,24	15,5	14,0	14,0
15	10	10	12	0,67	0,79	0,88	1,25	1,23	1,23	17,4	16,1	15,1
16	10	10	12	0,67	0,79	0,88	1,26	1,24	1,23	19,0	18,5	17,8
17	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,27	1,27	1,27	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	0,88	1,00	1,00	1,24	1,23	1,23	15,7	14,5	14,5
19	10	10	12	0,69	0,81	0,90	1,24	1,22	1,21	17,6	16,4	15,4
20	10	10	12	0,69	0,81	0,90	1,25	1,23	1,22	19,0	18,4	17,9
21	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,26	1,26	1,26	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	0,90	1,00	1,00	1,23	1,22	1,22	15,9	14,9	14,9
23	10	10	12	0,70	0,83	0,92	1,23	1,21	1,21	17,8	16,6	15,6
24	10	10	12	0,62	0,83	0,92	1,26	1,23	1,22	23,0	20,7	19,7
25	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,25	1,25	1,25	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	0,92	1,00	1,00	1,22	1,22	1,22	16,1	15,3	15,3
27	10	10	12	0,72	0,84	0,94	1,22	1,20	1,19	18,0	16,7	15,8
28	10	10	12	0,66	0,84	0,94	1,25	1,22	1,21	23,0	20,9	19,9
29	8	10	10	0,63	0,63	0,63	1,24	1,24	1,24	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	0,94	1,00	1,00	1,21	1,21	1,21	16,2	15,7	15,7
31	10	10	12	0,73	0,86	0,96	1,21	1,19	1,18	18,1	16,9	15,9
32	10	10	12	0,73	0,86	0,96	1,23	1,21	1,20	22,4	21,1	20,1
33	8	10	10	0,65	0,65	0,65	1,23	1,23	1,23	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	0,96	1,00	1,00	1,20	1,20	1,20	16,4	16,0	16,0
35	10	10	12	0,75	0,88	0,98	1,19	1,18	1,17	18,2	17,0	16,0
36	10	10	12	0,75	0,88	0,98	1,22	1,20	1,19	22,5	21,2	20,2
37	8	10	10	0,67	0,67	0,67	1,23	1,23	1,23	12,0	12,0	12,0
38	8	10	10	0,98	1,00	1,00	1,19	1,19	1,19	16,4	16,3	16,3
39	10	10	12	0,76	0,90	1,00	1,18	1,17	1,16	18,3	17,1	16,1
40	10	10	12	0,76	0,90	0,87	1,21	1,19	1,19	22,6	21,3	21,7

Tabelle 3.12: Bemessungstabelle PS-A 80/100, $V_{Rd,Montage} = 100 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen								
				C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	C 20/25 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,erf} [\text{cm}^2]$	Anzahl	ϕ [mm]
1	50	15	152,24	152,24	152,24	152,24	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	50	15	214,48	217,55	217,82	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
3	50	15	258,43	275,27	278,35	6,55	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
4	50	15	285,31	295,73			7,58	7,72	7,72	7,72	8	12
5	50	16	156,50	156,50	156,50	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	50	16	224,40	227,42	227,42	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
7	50	16	269,64	286,84	294,27	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
8	50	16	270,43	305,74	316,30	6,95	7,71	7,82	7,82	7,82	8	12
9	50	17	160,65	160,65	160,65	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	50	17	233,27	234,15	234,15	4,49	4,48	4,48	4,48	4,48	4	12
11	50	17	284,23	299,57	304,48	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	50	17	290,01	318,44	325,52	7,07	7,61	8,07	8,07	8,07	8	12
13	50	18	164,70	164,70	164,70	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	50	18	239,37	239,74	239,74	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
15	50	18	300,44	308,84	311,85	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	50	18	303,46	322,61	327,26	6,94	7,28	7,31	7,31	7,31	8	12
17	50	19	168,65	168,65	168,65	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	50	19	245,83	246,32	246,32	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	50	19	305,59	318,01	320,33	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
20	50	19	315,19	343,78	358,08	7,35	8,21	8,54	8,54	8,54	8	12
21	50	20	172,51	172,51	172,51	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	50	20	252,02	252,49	252,49	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	50	20	314,29	326,97	328,70	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
24	50	20	329,61	360,01	372,85	7,55	8,38	8,74	8,74	8,74	8	12
25	50	21	176,28	176,28	176,28	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	50	21	257,27	257,76	257,76	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	50	21	322,90	335,08	336,98	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	50	21	342,76	370,14	384,90	7,72	8,59	8,80	8,80	8,80	8	12
29	50	22	179,96	179,96	179,96	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	50	22	262,46	262,97	262,97	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	50	22	331,41	343,10	345,16	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
32	50	22	351,20	385,50	387,83	7,92	8,63	8,47	8,47	8,47	8	12
33	50	23	183,55	183,55	183,55	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	50	23	267,59	268,11	268,11	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
35	50	23	339,84	351,02	353,23	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
36	50	23	368,83	388,42	390,74	8,15	8,33	8,18	8,18	8,18	8	12
37	50	24	187,07	187,07	187,07	2,26	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
38	50	24	272,67	273,18	273,18	4,52	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
39	50	24	348,18	356,85	361,21	6,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
40	50	24	376,93	391,32	393,51	7,96	8,06	7,93	7,93	7,93	8	12

1) eingeschreitete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$

2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.

3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.

4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).

5) Der Teil sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,43	0,43	0,43	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,93	0,93	0,93	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,78	0,91	0,92	1,00	1,00	1,00	12,8	12,0	12,0
4	10	10	12	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,7	12,9	12,9
5	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,96	0,99	0,99	1,00	1,00	1,00	12,2	12,0	12,0
7	10	10	12	0,79	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	14,4	12,9	12,1
8	10	10	12	0,65	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	14,9	13,3	13,0
9	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,3	12,3	12,3
11	10	10	12	0,70	0,95	1,00	1,00	1,00	1,00	14,7	13,3	12,6
12	10	10	12	0,76	0,95	1,00	1,00	1,00	1,00	14,4	13,5	15,1
13	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,5	13,5	13,5
15	10	10	12	0,82	0,97	1,00	1,00	1,00	1,00	13,9	13,7	13,4
16	10	10	12	0,62	0,97	1,00	1,00	1,00	1,00	14,0	13,4	13,3
17	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,0	14,0	14,0
19	10	10	12	0,84	0,98	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	14,0	13,9
20	10	10	12	0,82	0,94	1,00	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
21	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,5	14,5	14,5
23	10	10	12	0,85	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,7	14,3	14,4
24	10	10	12	0,85	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,6	16,4	16,9
25	8	10	10	0,58	0,58	0,58	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,9	14,9	14,9
27	10	10	12	0,87	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,9	14,7	14,8
28	10	10	12	0,87	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	17,0	17,8	17,3
29	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,3	15,3	15,3
31	10	10	12	0,88	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,1	15,1	15,2
32	10	10	12	0,76	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	18,7	17,3	17,3
33	8	10	10	0,62	0,62	0,62	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,6	15,6	15,6
35	10	10	12	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,2	15,4	15,5
36	10	1										

Tabelle 3.13: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	ϕ [mm]
1	50	16	182,17	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	50	16	226,65	228,72	228,72	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
3	50	16	275,36	283,66	286,04	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
4	50	16		290,59	298,56		7,73	8,04	8,04	8	12
5	50	17	186,01	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	50	17	232,90	235,11	235,11	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
7	50	17	282,94	289,72	292,55	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
8	50	17		296,36	306,42		7,99	8,23	8,23	8	12
9	50	18	189,75	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	50	18	239,03	241,36	241,36	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
11	50	18	291,85	295,00	298,98	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	50	18		296,24	314,14		6,88	8,03	8,03	8	12
13	50	19	193,40	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	50	19	237,45	247,47	247,47	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
15	50	19	297,13	301,17	305,11	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	50	19	300,87	311,62	316,28	7,12	7,56	7,85	8	12	
17	50	20	196,96	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	50	20	244,73	253,30	253,30	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	50	20	303,10	307,37	311,05	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
20	50	20	311,46	313,77	318,38	7,40	7,22	7,33	8	12	
21	50	21	200,44	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	50	21	251,92	258,57	258,57	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	50	21	309,10	313,62	316,84	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
24	50	21	313,62	315,91	320,47	7,09	6,93	7,04	7,04	8	12
25	50	22	203,83	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	50	22	259,01	263,76	263,76	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	50	22	315,15	320,07	322,49	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	50	23	207,15	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
29	50	23	285,88	266,76	266,76	4,50	4,44	4,44	4,44	4	12
30	50	23	317,88	320,15	324,63	6,59	6,45	6,57	6,57	6	12
31	50	24	210,40	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
32	50	24	267,33	268,10	268,10	4,36	4,32	4,32	4,32	4	12
33	50	24	319,99	322,25	326,69	6,37	6,24	6,37	6,37	6	12
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

- 1) eingeschätzte Horizontalkraft aus Zwang: $H_{eq} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. (2.1 – 2.10)).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,43	0,43	0,43	1,01	1,01	1,01	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,91	0,91	0,91	1,08	1,08	1,08	13,1	13,2	13,2
3	10	10	12	0,79	0,67	0,80	1,09	1,05	1,07	14,2	16,0	14,6
4	10	10	12		0,79	0,77		1,12	1,11		15,8	16,6
5	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,93	0,94	0,94	1,08	1,07	1,07	13,5	13,6	13,6
7	10	10	12	0,67	0,69	0,85	1,07	1,06	1,08	16,3	16,3	14,5
8	10	10	12		0,61	0,62		1,12	1,11		18,8	19,0
9	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,96	0,96	0,96	1,08	1,07	1,07	13,8	13,9	13,9
11	10	10	12	0,71	0,52	0,86	1,07	1,05	1,09	16,3	19,0	14,9
12	10	10	12		0,53	0,67		1,06	1,11		19,0	18,6
13	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,76	0,98	0,98	1,08	1,07	1,07	16,6	14,2	14,2
15	10	10	12	0,54	0,55	0,82	1,06	1,06	1,09	19,0	19,0	15,9
16	10	10	12	0,57	0,62	0,67	1,07	1,10	1,10	19,0	19,0	18,6
17	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	0,83	1,00	1,00	1,08	1,06	1,06	16,2	14,5	14,5
19	10	10	12	0,57	0,58	0,77	1,07	1,07	1,09	19,0	19,0	16,9
20	10	10	12	0,62	0,62	0,67	1,10	1,09	1,10	19,0	19,0	18,6
21	8	10	10	0,55	0,55	0,55	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	0,89	1,00	1,00	1,07	1,06	1,06	15,9	14,9	14,9
23	10	10	12	0,59	0,61	0,72	1,07	1,08	1,08	19,0	19,0	17,8
24	10	10	12	0,62	0,62	0,67	1,09	1,08	1,09	19,0	19,0	18,6
25	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	0,96	1,00	1,00	1,07	1,06	1,06	15,6	15,3	15,3
27	10	10	12	0,62	0,65	0,67	1,08	1,08	1,08	19,0	18,8	18,6
28	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
29	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,06	1,05	1,05	15,4	15,4	15,4
30	10	10	12	0,62	0,62	0,67	1,07	1,07	1,08	19,0	19,0	18,6
31	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
32	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,05	1,05	1,05	15,4	15,4	15,4
33	10	10	12	0,62	0,62	0,67	1,07	1,06	1,07	19,0	19,0	18,6
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufager Bemessungstabelle PS-A 130 Grundmodul 1 - Steghöhe 50 cm	Anlage 3 (Seite 13 von 22) zur Zulassung Nr. Z-15.6-287 für Bautechnik allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010
--	--	---

Tabelle 3.14: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen					
				C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]
1	60	16	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2	12
2	60	16	239,21	240,21	4,21	4,11	4,11	4	12
3	60	16	280,58	288,17	6,79	6,79	6,79	6	12
4	60	16	290,59	303,08	7,73	7,67	8	12	
5	60	17	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2	12
6	60	17	240,20	241,08	3,97	3,90	3,90	4	12
7	60	17	282,94	290,80	6,79	6,79	6,79	6	12
8	60	17	298,36	306,42	7,99	8,29	8	12	
9	60	18	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2	12
10	60	18	241,19	241,96	3,78	3,72	3,72	4	12
11	60	18	296,15	297,61	6,79	6,79	6,79	6	12
12	60	18	311,15	317,03	8,15	7,97	8	12	
13	60	19	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2	12
14	60	19	245,30	247,75	4,52	4,52	4,52	4	12
15	60	19	302,01	306,24	6,79	6,79	6,79	6	12
16	60	19	325,85	330,21	7,77	7,75	8	12	
17	60	20	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2	12
18	60	20	251,18	253,72	4,52	4,52	4,52	4	12
19	60	20	305,05	310,40	6,79	6,79	6,79	6	12
20	60	20	339,93	351,03	8,19	8,32	8	12	
21	60	21	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2	12
22	60	21	256,65	259,01	4,52	4,52	4,52	4	12
23	60	21	323,47	328,29	6,79	6,79	6,79	6	12
24	60	21	355,38	359,59	8,43	8,55	8	12	
25	60	22	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2	12
26	60	22	261,79	264,17	4,52	4,52	4,52	4	12
27	60	22	331,29	337,35	6,79	6,79	6,79	6	12
28	60	22	375,29	377,47	8,30	8,13	8	12	
29	60	23	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2	12
30	60	23	265,73	268,34	4,52	4,49	4,49	4	12
31	60	23	338,87	344,35	6,79	6,79	6,79	6	12
32	60	23	376,23	379,97	8,11	7,84	8	12	
33	60	24	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2	12
34	60	24	268,81	269,54	4,40	4,35	4,35	4	12
35	60	24	341,91	347,58	6,79	6,79	6,79	6	12
36	60	24	346,23	378,52	7,20	7,86	7,58	8	12
37									
38									
39									
40									

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang; $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1-2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen \varnothing [mm]	aufgebogene Schlaufe \varnothing [mm]	Steckbügel unter 45° \varnothing [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25	C 25/30	C 30/37	C 20/25 $l_{b,bind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,bind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,bind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,91	0,66	0,92	1,00	1,00	1,00	12,5	15,9	12,8
4	10	10	12		0,77	0,97		1,01	1,01		15,9	13,7
5	8	10	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,66	0,68	0,68	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
8	10	10	12		0,59	0,61		1,05	1,05		18,8	19,0
9	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	0,88	0,72	0,72	1,00	1,00	1,00	13,3	16,3	16,3
12	10	10	12		0,63	0,62		1,03	1,00		18,9	19,0
13	8	10	10	0,50	0,50	0,50	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10		0,97	0,98		1,00	1,00		14,0	14,1
15	10	10	12	0,73	0,76	0,76	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
16	10	10	12		0,62	0,62		1,00	1,00		19,0	19,0
17	8	10	10	0,52	0,52	0,52	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,3	14,4	14,4
19	10	10	12	0,78	0,80	0,80	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
20	10	10	12		0,82	0,88		1,04	1,05		17,7	17,4
21	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,6	14,8	14,8
23	10	10	12	0,80	0,82	0,84	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
24	10	10	12		0,93	0,96		1,06	1,06		17,1	17,0
25	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	15,2	15,2
27	10	10	12	0,83	0,86	0,87	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
28	10	10	12		1,00	1,00		1,06	1,05		16,8	16,8
29	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,5	15,4	15,4
31	10	10	12		0,62	0,66		1,00	1,00		19,0	18,7
32	10	10	12	1,00	1,00	1,00		1,05	1,04		16,8	16,8
33	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
35	10	10	12	0,69	0,73	0,76	1,00	1,00	1,00	18,5	18,2	18,1
36	10	10	12		0,81	1,00		1,02	1,05		17,7	16,8
37												
38												
39												
40												



Tabelle 3.15: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen							
				C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Anzahl	Bewehrungsvorschlag ³⁾ $\phi [\text{mm}]$
1	70	16	182,17	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	70	16	241,03	241,99	241,99	4,27	4,17	4,17	4,17	4	12
3	70	16	282,07	295,62	304,19	6,50	6,79	6,79	6,79	6	12
4	70	16		298,62	308,34		7,66	7,94	7,94	8	12
5	70	17	186,01	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	70	17	241,93	242,78	242,78	4,03	3,95	3,95	3,95	4	12
7	70	17	290,66	306,00	306,00	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
8	70	17		312,33	315,66		7,83	8,19	8,19	8	12
9	70	18	189,75	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	70	18	242,82	243,56	243,56	3,83	3,76	3,76	3,76	4	12
11	70	18	302,03	312,14	313,65	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	70	18		319,77	327,90		8,07	8,17	8,17	8	12
13	70	19	193,40	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	70	19	245,51	247,98	247,98	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
15	70	19	309,40	320,31	333,87	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	70	19		328,26	342,80		8,29	8,55	8,55	8	12
17	70	20	196,96	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	70	20	251,39	253,94	253,94	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	70	20	316,48	335,67	352,37	6,69	6,79	6,79	6,79	6	12
20	70	20		345,99	361,56		8,41	8,66	8,66	8	12
21	70	21	200,44	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	70	21	256,99	259,37	259,37	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	70	21	324,13	342,85	353,38	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
24	70	21		355,67	374,78		7,44	8,53	8,53	8	12
25	70	22	203,83	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	70	22	262,11	264,51	264,51	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	70	22	331,50	349,56	362,88	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	70	22		380,04	382,60		8,40	8,23	8,23	8	12
29	70	23	207,15	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	70	23	267,17	269,58	269,58	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	70	23	338,87	355,40	372,24	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
32	70	23		391,47	398,36		8,23	8,26	8,26	8	12
33	70	24	210,40	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	70	24	270,02	270,71	270,71	4,44	4,39	4,39	4,39	4	12
35	70	24	343,66	372,37	375,78	5,87	6,79	6,79	6,79	6	12
36	70	24	346,23	393,03	404,31	7,22	7,86	8,00	8,00	8	12
37											
38											
39											
40											

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{\text{Zw}} = 0,20 \cdot V_{\text{Rd,ges}}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabführerschäfte mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen $\phi [\text{mm}]$	aufgebogene Schlaufe $\phi [\text{mm}]$	Steckbügel unter 45° $\phi [\text{mm}]$	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 25/30 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 30/37 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$
1	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,89	0,85	0,94	1,00	1,00	1,00	12,0	12,6	12,0
4	10	10	12		0,96	0,98		1,00	1,00		13,5	13,9
5	8	10	10	0,44	0,44	0,44	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,75	0,66	0,67	1,00	1,00	1,00	13,8	16,3	16,3
8	10	10	12		0,98	0,83		1,00	1,00		14,0	16,3
9	8	10	10	0,47	0,47	0,47	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	0,84	0,89	0,94	1,00	1,00	1,00	13,4	13,2	13,0
12	10	10	12		0,85	0,88		1,00	1,00		16,3	16,3
13	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10		0,97	0,97	1,00	1,00	1,00	13,9	14,0	14,0
15	10	10	12	0,72	0,99	0,74	1,00	1,00	1,00	16,3	12,8	16,3
16	10	10	12		0,72	0,82		1,00	1,00		18,3	17,7
17	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	0,99	0,99	0,99	1,00	1,00	1,00	14,2	14,3	14,3
19	10	10	12	1,00	0,70	0,96	1,00	1,00	1,00	12,8	17,1	14,4
20	10	10	12		0,84	0,94		1,00	1,00		17,6	17,0
21	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,5	14,7	14,7
23	10	10	12	0,79	0,80	0,81	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
24	10	10	12		0,65	1,00		1,00	1,00		18,8	16,8
25	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,9	15,1	15,1
27	10	10	12	0,82	0,84	0,85	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,3
28	10	10	12		1,00	1,00		1,00	1,00		16,8	16,8
29	8	10	10	0,58	0,58	0,58	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,3	15,4	15,4
31	10	10	12	0,61	0,62	0,88	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	16,3
32	10	10	12		1,00	1,00		1,00	1,00		16,8	16,8
33	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
35	10	10	12	1,00	0,83	0,79	1,00	1,00	1,00	12,8	17,0	17,5
36	10	10	12		0,80	1,00		1,00	1,01	1,00	17,8	16,8
37												
38												
39												
40												



Tabelle 3.16: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen			Bewehrungsvorschlag ³⁾	
			C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Anzahl	ϕ [mm]
1	50	16	182,17	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2	12
2	50	16	237,88	238,01	238,01	4,07	4,04	4,04	4	12
3	50	16	300,02	313,25	318,48	6,79	6,79	6,79	6	12
4	50	16	304,82	327,04	335,40	7,07	7,72	7,90	8	12
5	50	17	186,01	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2	12
6	50	17	238,77	238,99	238,99	3,85	3,84	3,84	4	12
7	50	17	312,52	325,02	328,70	6,79	6,79	6,79	6	12
8	50	17	314,77	342,16	344,25	7,15	7,80	8,19	8	12
9	50	18	189,75	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2	12
10	50	18	240,91	241,36	241,36	4,52	4,52	4,52	4	12
11	50	18	320,56	333,44	336,82	6,79	6,79	6,79	6	12
12	50	18	325,44	343,82	347,02	7,23	8,90	7,78	8	12
13	50	19	193,40	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2	12
14	50	19	246,95	241,86	247,47	4,52	4,34	4,52	4	12
15	50	19	330,24	342,32	345,97	6,79	6,79	6,79	6	12
16	50	19	340,03	361,51	378,59	7,40	8,28	8,62	8	12
17	50	20	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	50	20	252,78	253,30	253,30	4,52	4,52	4,52	4	12
19	50	20	338,73	351,04	354,94	6,79	6,79	6,79	6	12
20	50	20	346,51	381,07	383,45	7,62	8,47	8,32	8	12
21	50	21	200,44	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2	12
22	50	21	254,18	258,57	258,57	4,52	4,52	4,52	4	12
23	50	21	347,14	359,45	363,29	6,79	6,79	6,79	6	12
24	50	21	360,97	383,89	385,97	7,71	8,14	7,99	8	12
25	50	22	203,83	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2	12
26	50	22	263,21	263,76	263,76	4,52	4,52	4,52	4	12
27	50	22	355,45	367,27	371,27	6,79	6,79	6,79	6	12
28	50	22	368,33	386,41	388,48	7,57	7,84	7,70	8	12
29	50	23	207,15	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2	12
30	50	23	266,59	266,76	266,76	4,45	4,44	4,44	4	12
31	50	23	360,68	375,01	379,16	6,71	6,79	6,79	6	12
32	50	23	375,70	388,91	390,98	7,46	7,57	7,44	8	12
33	50	24	210,40	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2	12
34	50	24	268,03	268,10	268,10	4,32	4,32	4,32	4	12
35	50	24	371,83	382,45	385,96	6,79	6,79	6,79	6	12
36	50	24	383,07	391,40	399,21	7,36	7,33	7,48	8	12
37										
38										
39										
40										

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. (2.1 – 2.10)).
- 5) Der Teil Sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgerundet werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,43	0,43	0,43	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,79	0,91	0,89	1,00	1,00	1,00	13,2	12,4	12,6
4	10	10	12	0,79	0,93	0,91	1,01	1,00	1,00	13,5	14,1	14,8
5	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,81	0,89	0,90	1,00	1,00	1,00	13,5	13,0	13,0
8	10	10	12	0,81	0,95	0,76	1,00	1,00	1,00	15,1	14,6	17,3
9	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,96	0,96	0,96	1,07	1,07	1,07	13,9	13,9	13,9
11	10	10	12	0,82	0,96	0,96	1,00	1,00	1,00	14,9	13,5	13,6
12	10	10	12	0,75	0,87	0,92	1,00	1,09	1,00	16,3	17,3	15,8
13	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,98	0,98	0,98	1,07	1,07	1,07	14,2	13,9	14,2
15	10	10	12	0,84	0,98	0,98	1,00	1,00	1,00	15,2	13,9	14,0
16	10	10	12	0,80	0,76	0,87	1,00	1,00	1,00	16,5	18,1	17,4
17	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,07	1,06	1,06	14,5	14,5	14,5
19	10	10	12	0,85	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	14,2	14,3
20	10	10	12	0,65	0,89	0,89	1,00	1,00	1,00	18,8	17,3	17,3
21	8	10	10	0,55	0,55	0,55	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	0,91	1,00	1,00	1,07	1,06	1,06	15,8	14,9	14,9
23	10	10	12	0,87	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,7	14,5	14,7
24	10	10	12	0,74	0,89	0,89	1,00	1,00	1,00	18,2	17,3	17,3
25	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,06	1,06	1,06	15,3	15,3	15,3
27	10	10	12	0,88	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,9	14,9	15,0
28	10	10	12	0,78	0,89	0,89	1,00	1,00	1,00	18,0	17,3	17,3
29	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,05	1,05	1,05	15,4	15,4	15,4
31	10	10	12	0,90	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,9	15,2	15,4
32	10	10	12	0,81	0,89	0,89	1,00	1,00	1,00	17,7	17,3	17,3
33	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,05	1,05	1,05	15,4	15,4	15,4
35	10	10	12	0,91	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,2	15,6	15,7
36	10	10	12	0,85	0,89	0,98	1,00	1,00	1,00	17,5	17,3	16,9
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufager Bemessungstabelle PS-A 130 Grundmodul 2 - Steghöhe 50 cm	Anlage 3 (Seite 16 von 22) zur Deutsches Institut für Bauausbildung und Bautechnik Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010
		

Tabelle 3.17: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾		Bewehrungsvorschlag ³⁾		Anzahl	ϕ [mm]
						$A_{s,eff}$ [cm ²]	$A_{s,eff}$ [cm ²]	$A_{s,eff}$ [cm ²]			
1	60	16	182,17	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	60	16	239,66	240,21	240,21	4,14	4,11	4,11	4	12	
3	60	16	304,49	314,66	321,43	6,79	6,79	6,79	6	12	
4	60	16	306,70	331,18	336,60	7,85	7,71	7,80	8	12	
5	60	17	186,01	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	60	17	240,84	241,08	241,08	3,92	3,90	3,90	4	12	
7	60	17	318,11	329,22	333,25	6,79	6,79	6,79	6	12	
8	60	17	320,90	344,66	346,23	7,14	7,57	7,40	8	12	
9	60	18	189,75	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	60	18	241,80	241,96	241,96	3,73	3,72	3,72	4	12	
11	60	18	326,79	333,92	337,34	6,79	6,79	6,79	6	12	
12	60	18	338,03	346,54	348,01	7,21	7,17	7,03	8	12	
13	60	19	193,40	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	60	19	242,76	242,82	247,75	3,56	3,56	4,52	4	12	
15	60	19	336,48	342,78	346,46	6,79	6,79	6,79	6	12	
16	60	19	340,16	368,64	383,43	7,40	8,25	8,60	8	12	
17	60	20	196,96	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	60	20	253,12	253,72	253,72	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	60	20	348,01	351,48	355,41	6,73	6,79	6,79	6	12	
20	60	20	350,41	380,33	398,51	7,61	8,47	8,80	8	12	
21	60	21	200,44	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2	12	
22	60	21	258,44	259,01	259,01	4,52	4,52	4,52	4	12	
23	60	21	353,25	360,02	363,94	6,79	6,79	6,79	6	12	
24	60	21	360,97	399,80	403,79	7,73	8,64	8,52	8	12	
25	60	22	203,83	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	60	22	263,60	264,17	264,17	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	60	22	361,30	367,84	371,87	6,79	6,79	6,79	6	12	
28	60	22	368,33	404,11	406,22	7,60	8,36	8,20	8	12	
29	60	23	207,15	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2	12	
30	60	23	268,15	268,34	268,34	4,50	4,49	4,49	4	12	
31	60	23	362,36	375,53	379,71	6,79	6,79	6,79	6	12	
32	60	23	375,70	406,54	408,63	7,48	8,07	7,92	8	12	
33	60	24	210,40	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2	12	
34	60	24	269,44	269,54	269,54	4,36	4,35	4,35	4	12	
35	60	24	376,22	383,14	387,45	6,79	6,79	6,79	6	12	
36	60	24	383,07	408,95	411,04	7,38	7,80	7,66	8	12	
37											
38											
39											
40											

1) eingeschätzte Horizontalkraft aus Zwang: $H_{eq} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$

2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.

3) Alternativen können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.

4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).

5) Der Teilsteifigkeitsbeitrag der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,91	0,93	0,95	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
4	10	10	12	0,94	0,93	1,00	1,00	1,00	1,00	13,0	13,0	12,8
5	8	10	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,96	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,1
8	10	10	12	0,85	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	13,4	12,8	12,8
9	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	0,94	0,95	0,96	1,00	1,00	1,00	13,2	13,4	13,5
12	10	10	12	0,96	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,9	12,8	12,8
13	8	10	10	0,50	0,50	0,50	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,86	0,86	0,98	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	14,1
15	10	10	12	0,96	0,97	0,98	1,00	1,00	1,00	13,6	13,8	13,9
16	10	10	12	0,79	0,91	0,97	1,00	1,00	1,00	16,4	16,3	16,3
17	8	10	10	0,52	0,52	0,52	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,3	14,4	14,4
19	10	10	12	0,99	0,99	0,99	1,00	1,00	1,00	12,8	14,1	14,2
20	10	10	12	0,73	0,86	0,98	1,00	1,00	1,00	17,7	17,5	16,9
21	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,7	14,8	14,8
23	10	10	12	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,2	14,4	14,5
24	10	10	12	0,72	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	18,4	16,8	16,8
25	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,1	15,2	15,2
27	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,5	14,8	14,9
28	10	10	12	0,75	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	18,1	16,8	16,8
29	8	10	10	0,59	0,59	0,59	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
31	10	10	12	0,86	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,3	15,1	15,3
32	10	10	12	0,79	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,9	16,8	16,8
33	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
35	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,2	15,4	15,6
36	10	10	12	0,83	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,7	16,8	16,8
37												
38												
39												
40												

Tabelle 3.18: Bemessungstabelle PS-A 130, $V_{Rd,Montage} = 130 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen							
				C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Bewehrungsvorschlag ³⁾	
										Anzahl	ϕ [mm]
1	70	16	182,17	182,17	182,17	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
2	70	16	241,64	241,99	241,99	4,21	4,17	4,17	4,17	4	12
3	70	16	304,49	314,86	321,43	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
4	70	16	310,31	334,03	345,73	7,08	7,70	7,92	8	12	
5	70	17	186,01	186,01	186,01	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
6	70	17	242,52	242,78	242,78	3,97	3,95	3,95	3,95	4	12
7	70	17	318,21	322,38	333,56	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
8	70	17	323,07	347,11	348,57	7,77	7,67	7,50	8	12	
9	70	18	189,75	189,75	189,75	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
10	70	18	243,39	243,56	243,56	3,78	3,76	3,76	3,76	4	12
11	70	18	331,65	339,01	342,97	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
12	70	18	338,68	348,81	350,22	7,44	7,26	7,10	8	12	
13	70	19	193,40	193,40	193,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
14	70	19	247,43	247,98	247,98	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
15	70	19	336,86	343,18	346,86	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
16	70	19	346,23	360,05	383,43	7,05	8,29	8,60	8	12	
17	70	20	196,96	196,96	196,96	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
18	70	20	253,33	253,94	253,94	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
19	70	20	349,69	351,83	355,79	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
20	70	20	350,46	383,60	399,00	7,61	9,05	8,97	8	12	
21	70	21	200,44	200,44	200,44	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
22	70	21	258,78	259,37	259,37	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
23	70	21	353,59	360,35	364,46	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
24	70	21	360,97	400,10	406,41	7,75	8,77	8,62	8	12	
25	70	22	203,83	203,83	203,83	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
26	70	22	263,91	264,51	264,51	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
27	70	22	361,75	368,30	372,35	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
28	70	22	368,33	406,67	408,62	7,61	8,45	8,28	8	12	
29	70	23	207,15	207,15	207,15	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
30	70	23	268,98	269,58	269,58	4,52	4,52	4,52	4,52	4	12
31	70	23	369,25	375,96	380,14	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
32	70	23	375,70	408,88	410,82	8,18	8,15	7,99	8	12	
33	70	24	210,40	210,40	210,40	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12
34	70	24	270,60	270,71	270,71	4,40	4,39	4,39	4,39	4	12
35	70	24	376,63	383,52	387,84	6,79	6,79	6,79	6,79	6	12
36	70	24	383,07	411,08	413,01	7,93	7,87	7,72	7,72	8	12
37											
38											
39											
40											

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,42	0,42	0,42	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,90	0,92	0,93	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
4	10	10	12	0,94	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,0	12,4	12,7
5	8	10	10	0,44	0,44	0,44	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,95	0,79	1,00	1,00	1,00	1,00	12,0	13,6	12,0
8	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,8	12,8	12,8
9	8	10	10	0,47	0,47	0,47	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,86	0,86	0,86	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,0	12,2	12,4
12	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	12,8	12,8	12,8
13	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,97	0,97	0,97	1,00	1,00	1,00	14,0	14,0	14,0
15	10	10	12	0,96	0,97	0,97	1,00	1,00	1,00	13,5	13,7	13,8
16	10	10	12	0,98	0,70	0,96	1,00	1,00	1,00	12,9	18,5	16,3
17	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	8	10	10	0,99	0,99	0,99	1,00	1,00	1,00	14,3	14,3	14,3
19	10	10	12	1,00	0,98	0,99	1,00	1,00	1,00	12,8	14,0	14,1
20	10	10	12	0,72	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	17,7	16,7	16,8
21	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,6	14,7	14,7
23	10	10	12	0,99	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,1	14,3	14,4
24	10	10	12	0,70	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	18,5	16,8	16,8
25	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,0	15,1	15,1
27	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,4	14,7	14,8
28	10	10	12	0,74	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	18,2	16,8	16,8
29	8	10	10	0,58	0,58	0,58	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
30	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
31	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	14,8	15,0	15,2
32	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,8	16,8	16,8
33	8	10	10	0,60	0,60	0,60	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
34	8	10	10	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,4	15,4	15,4
35	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	15,1	15,4	15,5
36	10	10	12	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	16,8	16,8	16,8
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufänger Bemessungstabelle PS-A 130 Grundmodul 2 - Steghöhe 70 cm	Anlage 3 (Seite 18 von 22) zur Deutsches Institut allgemeinen bauaufsichtlichen Technik Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010
--	---	---

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{eq} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3

Tabelle 3.19: Bemessungstabelle PS-A 160, $V_{Rd,Montage} = 160 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾				horizontale Betonstahlzulagen				Bewehrungsvorschlag ³⁾		
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	A _{s,eff} [cm ²]	C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	Ø [mm]		
1	60	18	214,55	214,79	214,79	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
2	60	18	223,01	236,03	236,03	2,84	2,86	2,86	2,86	4	12		
3	60	18	275,94	277,23	277,53	5,68	5,55	5,52	5,52	6	12		
4	60	19	217,96	218,14	218,14	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
5	60	19	236,08	236,36	236,36	2,78	2,75	2,75	2,75	4	12		
6	60	19	277,09	278,37	278,57	5,40	5,28	5,26	5,26	6	12		
7	60	20	221,31	221,41	221,41	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
8	60	20	236,48	236,69	236,69	2,67	2,65	2,65	2,65	4	12		
9	60	20	278,24	279,49	279,59	5,16	5,05	5,04	5,04	6	12		
10	60	21	224,59	224,60	224,60	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
11	60	21	236,87	237,02	237,02	2,58	2,57	2,57	2,57	4	12		
12	60	21	279,37	280,62	280,62	4,95	4,85	4,85	4,85	6	12		
13	60	22	227,71	227,71	227,71	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
14	60	22	237,25	237,35	237,35	2,50	2,49	2,49	2,49	4	12		
15	60	22	280,50	281,64	281,64	4,77	4,68	4,68	4,68	6	12		
16	60	23	230,76	230,76	230,76	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
17	60	23	237,64	237,67	237,67	2,43	2,43	2,43	2,43	4	12		
18	60	23	281,61	282,65	282,65	4,60	4,53	4,53	4,53	6	12		
19	60	24	233,73	233,73	233,73	2,26	2,26	2,26	2,26	2	12		
20	60	24	237,99	237,99	237,99	2,37	2,37	2,37	2,37	4	12		
21	60	24	282,72	283,66	283,66	4,46	4,39	4,39	4,39	4	12		
22													
23													
24													
25													
26													
27													
28													
29													
30													
31													
32													
33													
34													
35													
36													
37													
38													
39													
40													

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rg} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnerne Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1-2.10).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_g = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen Ø [mm]	aufgebogene Schlaufe Ø [mm]	Steckbügel unter 45° Ø [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
4	8	10	10	0,47	0,47	0,47	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
5	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
7	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
8	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
9	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
10	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
12	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
13	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
15	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
16	8	10	10	0,55	0,55	0,55	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
17	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
19	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
20	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
21	10	10	12	0,41	0,41	0,41	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
22												
23												
24												
25												
26												
27												
28												
29												
30												
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												



Tabelle 3.20: Bemessungstabelle PS-A 160, $V_{Rd,Montage} = 160 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 1

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾	horizontale Betonstahlzulagen							
				C 20/25 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 25/30 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	C 30/37 $V_{Rd,ges} [\text{kN}]$	erforderlicher Querschnitt ²⁾ $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 20/25 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 25/30 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	C 30/37 $A_{s,eff} [\text{cm}^2]$	Anzahl
1	70	18	214,55	214,79	214,79	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	70	18	236,83	237,17	237,17	2,94	2,90	2,90	4	12	
3	70	18	291,32	292,71	313,65	6,39	6,23	6,79	6	12	
4	70	18	302,03	315,67	329,88	6,89	7,25	7,16	8	12	
5	70	19	217,96	218,14	218,14	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	70	19	237,19	237,47	237,47	2,82	2,79	2,79	4	12	
7	70	19	309,40	330,48	330,97	5,97	6,79	6,79	6	12	
8	70	20	221,31	221,41	221,41	2,26	2,26	2,26	2	12	
9	70	20	237,55	237,76	237,76	2,71	2,69	2,69	4	12	
10	70	20	316,77	331,47	332,67	6,74	6,62	6,50	6	12	
11	70	21	224,59	224,60	224,60	2,26	2,26	2,26	2	12	
12	70	21	237,90	238,06	238,06	2,61	2,60	2,60	4	12	
13	70	21	324,13	332,86	337,49	6,46	6,34	6,42	6	12	
14	70	22	227,71	227,71	227,71	2,26	2,26	2,26	2	12	
15	70	22	306,77	309,29	312,23	4,52	4,52	4,52	4	12	
16	70	22	331,50	347,27	349,92	6,57	6,79	6,72	6	12	
17	70	23	230,76	230,76	230,76	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	70	23	311,14	313,73	314,48	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	70	23	338,87	350,14	351,60	6,50	6,60	6,48	6	12	
20	70	24	233,73	233,73	233,73	2,26	2,26	2,26	2	12	
21	70	24	313,49	316,80	320,06	4,52	4,52	4,52	4	12	
22	70	24	346,23	351,83	353,15	6,44	6,38	6,28	6	12	
23											
24											
25											
26											
27											
28											
29											
30											
31											
32											
33											
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünneren Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. (2.1 - 2.10)).
- 5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_e = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen $\varnothing [\text{mm}]$	aufgebogene Schlaufe $\varnothing [\text{mm}]$	Steckbügel unter 45° $\varnothing [\text{mm}]$	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ξ	C 25/30 ξ	C 30/37 ξ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 25/30 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$	C 30/37 $l_{b,ind,vorh} [\text{cm}]$
1	8	10	10	0,44	0,44	0,44	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,46	0,46	0,60	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	17,7
4	10	10	12	0,49	0,54	0,53	1,00	1,00	1,00	19,0	18,9	19,0
5	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,81	0,73	0,53	1,00	1,00	1,00	13,0	16,3	19,0
8	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
9	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	10	10	12	0,54	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	19,0	19,0	19,0
11	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
12	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
13	10	10	12	0,53	0,53	0,58	1,00	1,00	1,00	19,0	18,7	
14	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	
15	10	10	12	0,58	0,54	0,69	1,00	1,00	1,00	15,3	16,1	13,9
16	10	10	12	0,62	0,70	0,72	1,00	1,00	1,00	18,4	17,8	
17	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	
18	10	10	12	0,62	0,66	0,67	1,00	1,00	1,00	13,8	13,6	
19	10	10	12	0,66	0,72	0,72	1,00	1,00	1,00	18,1	17,7	
20	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	
21	10	10	12	0,56	0,57	0,74	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	13,9
22	10	10	12	0,69	0,72	0,72	1,00	1,00	1,00	17,9	17,7	
23												
24												
25												
26												
27												
28												
29												
30												
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

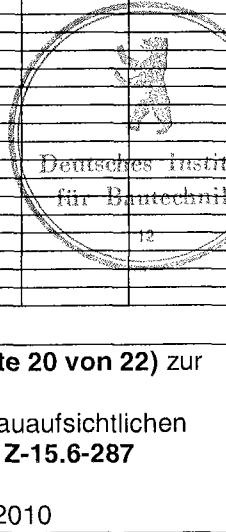


Tabelle 3.21: Bemessungstabelle PS-A 160, $V_{Rd,Montage} = 160 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾			horizontale Betonstahlzulagen					
			C 20/25 $V_{Rd,aus}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,aus}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,aus}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,erf}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,erf}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,erf}$ [cm ²]	Bewehrungsvorschlag ³⁾ Anzahl	ϕ [mm]	
1	60	18	214,79	214,79	214,79	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	60	18	234,60	236,03	236,03	2,86	2,86	2,86	4	12	
3	60	18	326,89	346,95	351,90	6,79	6,79	6,79	6	12	
4	60	18	334,11	358,69	363,20	7,67	7,63	7,60	8	12	
5	60	19	218,14	218,14	218,14	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	60	19	236,36	236,36	236,36	2,75	2,75	2,75	4	12	
7	60	19	346,23	356,78	359,64	6,79	6,79	6,79	6	12	
8	60	19	382,90	387,15		8,83	8,66	8	12		
9	60	20	221,41	221,41	221,41	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	60	20	236,69	236,69	236,69	2,65	2,65	2,65	4	12	
11	60	20	353,60	361,96	367,27	6,79	6,79	6,79	6	12	
12	60	20		387,47	389,43	8,45	8,28	8	12		
13	60	21	224,60	224,60	224,60	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	60	21	237,02	237,02	237,02	2,57	2,57	2,57	4	12	
15	60	21	360,97	367,12	373,30	6,79	6,79	6,79	6	12	
16	60	21		369,74	391,69	8,10	7,94	8	12		
17	60	22	227,71	227,71	227,71	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	60	22	321,19	327,34	328,08	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	60	22	368,33	373,46	379,33	6,79	6,79	6,79	6	12	
20	60	22		392,01	393,94	7,79	7,64	8	12		
21	60	23	230,76	230,76	230,76	2,26	2,26	2,26	2	12	
22	60	23	328,43	334,79	335,64	4,52	4,52	4,52	4	12	
23	60	23	374,45	379,86	385,35	6,79	6,79	6,79	6	12	
24	60	23	375,70	394,25	396,18	7,45	7,52	7,38	8	12	
25	60	24	233,73	233,73	233,73	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	60	24	335,53	341,96	342,74	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	60	24	380,58	386,31	391,35	6,79	6,79	6,79	6	12	
28	60	24	383,07	396,49	398,40	7,35	7,27	7,14	8	12	
29											
30											
31											
32											
33											
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,aus}$

2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.

3) Alternativ können auch dünneren Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.

4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).

5) Der Teilsicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_G = 1,35$ zu rechnen!

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen ϕ [mm]	aufgebogene Schlaufe ϕ [mm]	Steckbügel unter 45° ϕ [mm]	C 20/25 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,erf} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $l_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,45	0,45	0,45	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,68	0,70	0,72	1,00	1,00	1,00	16,3	16,3	16,1
4	10	10	12	0,60	0,61	0,63	1,00	1,00	1,00	18,5	18,4	18,3
5	8	10	10	0,47	0,47	0,47	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,71	0,74	0,72	1,00	1,00	1,00	16,3	16,2	16,7
8	10	10	12		0,98	0,98	1,00	1,00	1,00		16,3	16,3
9	8	10	10	0,49	0,49	0,49	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	0,62	0,68	0,90	1,00	1,00	1,00	17,9	17,3	15,1
12	10	10	12		0,98	0,98	1,00	1,00	1,00		16,3	16,3
13	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10		0,61	0,61	1,00	1,00	1,00		12,0	12,0
15	10	10	12	0,62	0,64	0,92	1,00	1,00	1,00	18,3	18,2	15,3
16	10	10	12		0,98	0,98	1,00	1,00	1,00		16,3	16,3
17	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	10	10	12	0,77	0,79	0,79	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
19	10	10	12	0,66	0,70	0,93	1,00	1,00	1,00	18,1	17,8	15,6
20	10	10	12		0,98	0,98	1,00	1,00	1,00		16,3	16,3
21	8	10	10	0,55	0,55	0,55	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	10	10	12	0,79	0,81	0,82	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
23	10	10	12	0,72	0,77	0,94	1,00	1,00	1,00	17,7	17,4	15,8
24	10	10	12	0,92	0,98	0,98	1,00	1,00	1,00	16,6	16,3	16,3
25	8	10	10	0,57	0,57	0,57	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	10	10	12	0,82	0,84	0,84	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
27	10	10	12	0,78	0,83	0,96	1,00	1,00	1,00	17,3	17,1	16,0
28	10	10	12	0,96	0,98	0,98	1,00	1,00	1,00	16,4	16,3	16,3
29												
30												
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

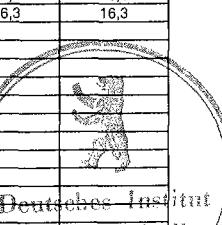
PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufänger Bemessungstabelle PS-A 160 Grundmodul 2 - Steghöhe 60 cm	Anlage 3 (Seite 21 von 22) zur allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010
		

Tabelle 3.22: Bemessungstabelle PS-A 160, $V_{Rd,Montage} = 160 \text{ kN}$ ⁵⁾, Grundmodul 2

Zeile	Steghöhe	Plattenstärke (am Auflager)	Querkrafttragfähigkeit im Endzustand ¹⁾				horizontale Betonstahlzulagen				
			C 20/25 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 25/30 $V_{Rd,ges}$ [kN]	C 30/37 $V_{Rd,ges}$ [kN]	erforderlicher Querschnitt ²⁾ C 20/25 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 25/30 $A_{s,eff}$ [cm ²]	C 30/37 $A_{s,eff}$ [cm ²]	Anzahl	Ø [mm]	
1	70	18	214,79	214,79	214,79	2,26	2,26	2,26	2	12	
2	70	18	237,14	237,17	237,17	2,91	2,90	2,90	4	12	
3	70	18	338,87	354,70	359,10	6,79	6,79	6,79	6	12	
4	70	18		364,64	379,25		8,91	9,05	8	12	
5	70	19	218,14	218,14	218,14	2,26	2,26	2,26	2	12	
6	70	19	237,47	237,47	237,47	2,79	2,79	2,79	4	12	
7	70	19	346,23	363,41	367,98	6,79	6,79	6,79	6	12	
8	70	19		382,90	397,22		8,93	8,82	8	12	
9	70	20	221,41	221,41	221,41	2,26	2,26	2,26	2	12	
10	70	20	237,76	237,76	237,76	2,69	2,69	2,69	4	12	
11	70	20	353,60	371,94	376,69	6,79	6,79	6,79	6	12	
12	70	20		396,31	409,41		8,08	8,48	8	12	
13	70	21	224,60	224,60	224,60	2,26	2,26	2,26	2	12	
14	70	21	238,06	238,06	238,06	2,60	2,60	2,60	4	12	
15	70	21	360,97	380,33	385,24	6,79	6,79	6,79	6	12	
16	70	21		415,08	419,81		8,34	8,17	8	12	
17	70	22	227,71	227,71	227,71	2,26	2,26	2,26	2	12	
18	70	22	321,19	327,34	328,08	4,52	4,52	4,52	4	12	
19	70	22	368,33	388,57	393,63	6,79	6,79	6,79	6	12	
20	70	22		419,93	421,81	8,03	7,86	8	12		
21	70	23	230,76	230,76	230,76	2,26	2,26	2,26	2	12	
22	70	23	328,43	334,79	335,64	4,52	4,52	4,52	4	12	
23	70	23	375,70	396,67	401,89	6,79	6,79	6,79	6	12	
24	70	23		421,92	423,79		7,74	7,58	8	12	
25	70	24	233,73	233,73	233,73	2,26	2,26	2,26	2	12	
26	70	24	335,53	341,96	342,74	4,52	4,52	4,52	4	12	
27	70	24	383,07	404,64	410,00	6,79	6,79	6,79	6	12	
28	70	24		423,90	425,76		7,48	7,33	8	12	
29											
30											
31											
32											
33											
34											
35											
36											
37											
38											
39											
40											

Zeile	Aufhängebewehrung (Verbügelung) ⁴⁾ je 2-schnittig			Ausnutzung der Bügelkappen			Verhältniswert (siehe Anlage 2.7, Pkt. 7)			vorh. Verankerungslänge der unteren Stegbewehrung		
	Bügel und Bügelkappen Ø [mm]	aufgebogene Schlaufe Ø [mm]	Steckbügel unter 45° Ø [mm]	C 20/25 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 25/30 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 30/37 $A_{s,eff} / A_{s,vorh}$	C 20/25 ζ	C 25/30 ζ	C 30/37 ζ	C 20/25 $I_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 25/30 $I_{b,ind,vorh}$ [cm]	C 30/37 $I_{b,ind,vorh}$ [cm]
1	8	10	10	0,44	0,44	0,44	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
2	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
3	10	10	12	0,66	0,85	0,86	1,00	1,00	1,00	16,3	14,2	14,3
4	10	10	12	0,88	0,94		1,01	1,00			16,8	16,5
5	8	10	10	0,46	0,46	0,46	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
6	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
7	10	10	12	0,70	0,87	0,88	1,00	1,00	1,00	16,3	14,5	14,6
8	10	10	12		0,98	0,98		1,00	1,00		16,3	16,3
9	8	10	10	0,48	0,48	0,48	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
10	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
11	10	10	12	0,61	0,89	0,89	1,00	1,00	1,00	17,9	14,8	14,9
12	10	10	12		0,83	0,98		1,00	1,00		17,1	16,3
13	8	10	10	0,51	0,51	0,51	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
14	8	10	10	0,61	0,61	0,61	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
15	10	10	12	0,61	0,90	0,91	1,00	1,00	1,00	18,3	15,1	15,2
16	10	10	12		0,98	0,98		1,00	1,00		16,3	16,3
17	8	10	10	0,53	0,53	0,53	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
18	10	10	12	0,76	0,78	0,78	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
19	10	10	12	0,64	0,92	0,92	1,00	1,00	1,00	18,2	15,3	15,4
20	10	10	12		0,98	0,98		1,00	1,00		16,3	16,3
21	8	10	10	0,54	0,54	0,54	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
22	10	10	12	0,79	0,81	0,81	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
23	10	10	12	0,70	0,93	0,94	1,00	1,00	1,00	17,8	15,5	15,6
24	10	10	12		0,98	0,98		1,00	1,00		16,3	16,3
25	8	10	10	0,56	0,56	0,56	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
26	10	10	12	0,81	0,83	0,84	1,00	1,00	1,00	12,0	12,0	12,0
27	10	10	12	0,76	0,94	0,95	1,00	1,00	1,00	17,5	15,7	15,9
28	10	10	12		0,98	0,98		1,00	1,00		16,3	16,3
29												
30												
31												
32												
33												
34												
35												
36												
37												
38												
39												
40												

PFEIFER Seil- und Hebetechnik GmbH Dr.-Karl-Lenz-Strasse 66 D-87700 Memmingen Tel.: 08331/937-360 Fax: -385	PFEIFER-Stahlaufslager Bemessungstabelle PS-A 160 Grundmodul 2 - Steghöhe 70 cm	Anlage 3 (Seite 22 von 22) zur allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung Nr. Z-15.6-287 vom 27. April 2010

- 1) eingerechnete Horizontalkraft aus Zwang: $H_{Rd} = 0,20 \cdot V_{Rd,ges}$
- 2) Zwischenwerte können linear interpoliert werden.
- 3) Alternativ können auch dünnere Stabdurchmesser mit insgesamt gleichem oder größerem Querschnitt gewählt werden.
- 4) Anordnung und Ausführung der Aufhängebewehrung siehe Allgemeine technische Anwendungskriterien (Anl. 2.1 – 2.10).
- 5) Der Teil Sicherheitsbeiwert der Einwirkungen darf nicht abgemindert werden. Beim Eigengewicht ist stets mit $\gamma_0 = 1,35$ zu rechnen!

