

Omologazione edile generale

Egcodorn® N e Q

Z-15.7-301| 15.06.2018 | italiano

Connettore a taglio Egcodorn® N e Q secondo Eurocodice 2

Testato da: DIBt, Berlino

Nota: questa è una traduzione del documento originale tedesco non esaminato da DIBt, Berlino



Allgemeine bauaufsichtliche Zulassung

Omologazione edile generale

Ente di approvazione per articoli e sistemi da costruzione Ufficio pubblico di collaudo

Un' ente pubblica sostenuta dalle reggioni e dallo stato Membro della EOTA, della UEAtc e della WFTAO

Data: Numero di riferimento:

13.06.2018 | 127-1.15.7-13/18

N° dell'omologazione:

Z-15.7-301

Richiedente:

Max Frank GmbH & Co KG Mitterweg 1 94339 Leiblfing

Oggetto dell'omologazione:

Connettore a taglio Egcodorn Egcodorn N e Q - Connettore a taglio Periodo di validità

dal 15. Giugno 2018 al 15. Agosto 2022

Con la presente si dichiara omologato l'oggetto sopra nominato.

Questa omologazione edile generale comprende nove pagine e 13 allegati.

Questa omologazione edile generale soistituisce l' olologazione edile generale Nr.

Z-15.7-301 del 16. agosto 2017. L' oggetto è stato omologato la prima volta il 14. agosto 2012.

Traduzione dall'originale tedesco non approvata dall'Istituto Tedesco di Tecnica Edile





Pagine. 2 di 9 | 13. Giugno2013

I DISPOSIZIONI GENERALI

- 1. Con l'omologazione edile generale viene attestato l'impiego e l'utilizzabilità dell'prodotto oggetto dell'omologazione secondo direttive edili nazionali.
- 2. L'omologazione edile generale non rimpiazza le licenze, approvazioni e attestati per l'attuazione della costruzione edile.
- 3. L'omologazione edile generale viene rilasciata ferma stante diritti di terze parti, soprattutto di diritti di protezione degli interessi di privati
- 4. Il produttore e/o rivenditore del prodotto edile deve, indenni da avanzati regolamenti nelle "disposizioni speciali", consegnare copie della presente omologazione (se richiesto) all'utilizzatore del prodotto edile in oggetto. Si deve inoltre informare l'utilizzatore del prodotto edile in oggetto che la presente omologazione deve essere presente in loco di impiego. Devono essere consegnate copie della presente omologazione alle enti richiedenti.
- 5. L'omologazione edile generale deve essere presente esclusivamente in modo completo. Una versione pubblica parziale deve essere completo di benestare dell'ente di rilascio prima della pubblicazione. Testi, disegni pubblicitari non devono contrastare il contenuto della presente omologazione edile generale. Traduzioni senza consenso dell'Istituto Tedesco di Tecnica Edile devono essere contrassegnati con la nota: "Traduzione dall'originale tedesco non approvata dall'Istituto Tedesco di Tecnica Edile"
- 6. L'omologazione edile generale viene attribuita fino a nuovo avviso. Le norme possono essere aggiunte o cambiate in modo posticipato, soprattutto se la conoscenza tecnica lo richiede.
- 7. Questa omologazione si riferisce ai dati dichiarati dal produttore e alle documentazioni depositate dal produttore. Questa omologazione non tiene conto di un eventuale cambiamento di questi dati di base. È da informare immediatamente la ente di approvazione per articoli e sistemi da costruzione (DIBt) se i dati di base dovessero cambiarsi.
- 8. Questa omologazione edile generale non vale solamente per il prodotto, ma vale anche come omologazione edile generale per il tipo di costruzione creata con connettori a taglio EGCODORN.



Pagine. 3 di 9 | 13. Giugno2013

II DISPOSIZIONI SPECIALI

1. Oggetto dell'omologazione e zona di impiego

Il prodotto Max Frank Egcodorn (vedi allegato 1) è un elemento di accoppiamento tra elementi costruttivi in calcestruzzo armato secondo DIN EN 1992-1-1:2011-01 e serve per la trasmissione di forze a taglio progettuali.

L'impiego è limitato all'inserimento in calcestruzzo normale con classe di resistenza da C20/25 a C50/60.

L'Egcodorn può essere utilizzato come elemento di accoppiamento geometrico tra elementi costruttivi in calcestruzzo armato che adempiono ai limiti di inflessione secondo DIN EN 1992-1-1:2011-01, sezione 7.4.2, in casi prevalenti di carichi statici.

Le condizioni della zona di impiego si riferiscono alle classi di esposizione (DIN EN 1992-1-1 tabella 4.1) come anche alle classi di resistenza alla corrosione degli acciai impiegati dell'omologazione edile generale n° Z-30.3-6.

L'Egcodorn è composto da un connettore e del manicotto corrispondente, il quale è munito di un corpo di ancoraggio per la trasmissione del carico nel calcestruzzo. Il corpo di ancoraggio è composto da una piastra frontale e due staffe a nodo piegate in modo differente.

Gli Egcodorn sono standardizzati nelle tipologie 40, 50, 70, 95, 100, 120, 150, 170, 210, 300, 350 e 400, ciascuno in variante N per movimenti unidirezionali e variante Q per movimenti bidirezionali.

Per l'Egcodorn N il manicotto è di forma rotonda per rendere possibili solamente movimenti unidirezionali (longitudinali).

Per l'Egcodorn Q il manicotto è di forma rettangolare per rendere possibili movimenti bidirezionali (longitudinali e trasversali).

La larghezza del giunto tra gli elementi costruttivi da connettere può essere di max. 80mm.

2. Definizioni per il prodotto edile

2.1. Caratteristiche e composizione

2.1.1. Materiali da costruzione

Devono essere impiegati i seguenti materiali da costruzione:

| Per il corpo di | Piastra frontale: acciaio inossidabile in classe di resistenza alla corrosione III o IV nella qualità di materiale S235 fino S460 secondo omologazione edile generale Z-30.3-6 |
|------------------------|---|
| ancoraggio | e <u>Staffe a nodo:</u> B500NR con diametro nominale ≤ 14 mm e materiale di fabbricazione numero 1.4362, 1.4482, 1.4571 o 1.4462 secondo rispettiva omologazione edile generale come anche acciaio inossidabile in barre secondo scheda tecnica depositata del materiale di fabbricazione numero 1.4362 con saldatura di testa all'acciaio B500 |
| connettore portante | acciaio bonificato materiale di fabbricazione numero 1.7227 o 1.7225 secondo DIN EN 10083-3, come anche caratteristiche da scheda tecnica depositata |



Pagine. 4 di 9 | 13. Giugno2013

| rivestimento | acciaio inossidabile in classe di resistenza alla corrosione III o IV nella qualità di |
|--------------|--|
| connettore | materiale S235 secondo omologazione edile generale Z-30.3-6, materiale di |
| | chiusura secondo scheda tecnica depositata |

2.1.2. Misure

Le misure degli Egcodorn sono definiti negli allegati 4, 7 e 8. La posa degli Egcodorn in zone a sollecitazione a sola trazione è esclusa.

2.1.3. Protezione antincendio

L'attestato di impiego dell'Egcodorn in elementi costruttivi con richieste di resistenza al fuoco non è regolamentata nell'omologazione.

2.2. Produzione, imballaggio, trasporto, stoccaggio e marcatura

2.2.1. Produzione

La produzione dell'Egcodorn deve essere eseguita in fabbrica.

Le saldature tra acciaio inossidabile e acciaio d'armatura devono essere eseguite con la tecnica di saldatura di testa per scintillio o saldatura di testa per resistenza pura.

Prima o dopo la saldatura si piegano i nodi planari e infine si esegue la piegatura a 3D. Per le staffe a nodo il diametro del mandrino deve essere come minimo quattro diametri della barra. La distanza tra la linea di saldatura e l'inizio del mandrino di piegatura deve essere di minimo 2:d_s.

La piastra di ripartizione del carico deve essere un accoppiamento costruttivo con le staffe a nodo attraverso punti di saldatura. Connettore e manicotto vengono fissati sul corpo di ancoraggio per assicurare la posizione.

Le barre traversali dell'Egcodorn "Tipo W" devono essere saldati a prova di forze a taglio.

Per le saldature sono valide le regolamentazioni dell'omologazione edile generale n° Z-30.3-6 congiuntamente con la DIN EN ISO 17660-1.

Il saldatore deve essere munito del certificazione secondo DIN EN 287-1 oppure DIN EN 1418.

La ditta che effettua le saldature deve assicurarsi tramite verifiche di lavoro che i lavori di saldatura adempiano alle richieste qualitative del prodotto edile.

Le superfici devono essere pulite e lisce, colori di rinvenimento (sviluppi di colorazione da trattamento termico) devono essere eliminati

2.2.2. Imballaggio, trasporto e stoccaggio

L'imballaggio, il trasporto e il stoccaggio deve essere effettuato in tal modo che gli elementi d'armatura non vengano danneggiati.

2.2.3. Marcatura

Ogni unità di confezione dell'Egcodorn deve essere marcata dal produttore con il simbolo di conformità Ü (Ü-Zeichen), secondo le ordinanze nazionali sulla marchiatura di conformità.

La marcatura può essere effettuata solamente, se i requisiti corrispondono alle richieste secondo sezione 2.3 "attestato di conformità". Inoltre la marcatura deve contenere i seguenti dati:



Pagine. 5 di 9 | 13. Giugno2013

- Denominazione dell'oggetto omologato
- Denominazione tipologia

Il produttore deve allegare le istruzioni di posa a ogni consegna.

2.3. Verifica di conformità

2.3.1. Generale

La conferma di conformità del prodotto edile con le direttive della presente omologazione edile generale deve risultare per ogni sede di produzione con un certificato di conformità su base di controlli di produzione interni e controlli regolari da parte di enti esterne compreso di un primo controllo del prodotto edile secondo le seguenti regole.

Per il rilascio della certificazione di conformità e il controllo da parte di ente esterna inclusi i controlli del prodotto da eseguire, il produttore del prodotto edile deve far intervenire un ente di controllo e un ente di certificazione riconosciuta per il controllo e la certificazione di connettore a taglio.

La proclamazione, di avvenuto rilascio del certificato di conformità, deve essere eseguita da parte del produttore con la marcatura del simbolo di conformità Ü (Ü-Zeichen) con l'indicazione della causale di impiego.

Una copia del certificato di conformità e una copia del rapporto di prima verifica deve essere subito consegnata all'Istituto Tedesco di Tecnica Edile da parte dell'ente di certificazione

2.3.2. Controllo interno della produzione

In ogni sede di produzione deve essere impiantato ed eseguito un controllo di produzione interno. Per controllo di produzione interno si intende la sorveglianza continuata della produzione, attraverso la quale assicura la conformità dei prodotti edili prodotti alle direttive della presente omologazione edile generale.

Il controllo di produzione interno deve come minimo eseguire gli accorgimenti del piano di controllo depositato e i seguenti. Il piano di controllo deve essere depositato presso l'Istituto di Tecnica Edile e presso l'ente di sorveglianza esterna.

• Controllo del materiale greggio e delle componenti

Per l'Egcodorn possono essere impiegati esclusivamente materiali da costruzione, i quali è stata effettuata la certificazione di conformità secondo norme e omologazioni vigenti.

Per acciai d'armatura vale la DIN 488 e gli attributi delle schede tecniche depositate.

Per acciaio d'armatura inossidabili con diametri da 6-14 mm valgono le omologazioni generali da parte dell'ente di controllo edile. Per acciai inossidabili in barre secondo scheda tecnica depositata del materiale di fabbricazione numero1.4362 (vedi sezione 2.1.1) devono essere documentate le caratteristiche meccaniche con il attestato di verifica 3.1 secondo DIN EN 10204.

Per acciai inossidabili vale l'omologazione generale dell'ente di controllo edile n° Z-30.3-6.

Per il materiale di fabbricazione numero 1.7227 e 1.7225 sono da documentare le caratteristiche meccaniche secondo schede tecniche depositate dall'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e dell'ente di controllo esterna tramite l'attestato di verifica 3.1 secondo DIN EN 10204:2005-01.

Per il materiale impiegato per il tappo di chiusura devono essere depositate le caratteristiche secondo scheda tecnica depositata attraverso attestato di verifica 3.1 secondo DIN EN 10204.



Pagine. 6 di 9 | 13. Giugno2013

• Prove e verifiche da eseguire sul prodotto edile finito:

Le misure dell'elemento costruttivo degli Egcodorn Max Frank sono da verificare in base al piano di controllo e da comparare con il piano di controllo depositato presso l'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e l'ente di controllo esterna. La qualità superficiale è da verificare e da comparare con le richieste.

I risultati del controllo interno della produzione sono da documentare e analizzare. Le documentazioni devono contenere oltre la documentazione regolamentata nel piano di verifica i seguenti dati:

- Denominazione del prodotto edile oppure del materiale greggio e delle componenti
- Tipo di controllo o verifica
- Data di produzione e verifica del prodotto edile oppure del materiale greggio o delle componenti
- Risultato dei controlli e verifiche e se risultante la comparazione con le richieste
- Firma dell'incaricato di controllo interno di produzione

La documentazione deve essere conservata per minimo cinque anni e presentata all'ente di controllo esterna. La documentazione deve essere presentata all'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e all'ente di supervisione edile responsabile in caso di richiesta.

In caso di risultati di controllo insufficienti, il produttore deve prendere provvedimenti immediatamente per l'eliminazione del difetto. Prodotti edili che non soddisfano le richieste devono essere trattati in modo da non essere confusi con prodotti edili conformi. Dopo aver eliminato il difetto – tecnicamente nel possibile e necessario per la verifica di eliminazione del difetto – deve ripetere la verifica immediatamente.

2.3.3. Controllo da ente esterna

In ogni sede di produzione il controllo di produzione interno deve essere controllato da un ente di controllo esterna in maniera periodica, tuttavia come minimo due volte all'anno.

Nel campo di attività dell'ente di controllo esterna è da effettuare un primo controllo degli Egcodorn con le seguente prove:

- Trattamento corretto superficiale della materia prima
- Realizzazione corretta delle linee di saldatura per tutti i tipi di Egcodorn
- Rispetto delle misure secondo omologazione per le tipologie Egcodorn, nonché mezzi di garanzia della precisione delle dimensioni.

Devono essere presi provini per i controlli a campione ed infine devono essere controllati secondo il piano di verifica.

Il campionamento e i controlli spettano all'ente di controllo riconosciuta. I valori della materia prima sono da verificare in base alla scheda tecnica.

I risultati della certificazione e dell'ente di controllo esterna devono essere conservati per minimo cinque anni. Questi devono essere presentati su richiesta all'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e all'ente ultima di supervisione edile, da parte dell'ente di certificazione, oppure dell'ente di controllo.



Pagine. 7 di 9 | 13. Giugno2013

3. Definizioni per schema, dimensionamento e esecuzione

3.1. Definizioni per lo schema

La trasmissione (ripartizione e assorbimento) delle forze trasferite dall'Egcodorn negli elementi costruttivi aggregati è da verificare per ogni singolo caso di carico.

Le forze a taglio trasmissibili valgono solo per le larghezze dei giunti indicati. Se non può essere esclusa la possibilità, che le larghezze dei giunti da calcolo vengano superate, devono essere impostate le forze a taglio trasmissibili della larghezza del giunto superiore oppure le forze a taglio trasmesse vengono calcolate attraverso interpolazione lineare.

L'Egcodorn N può trasmettere esclusivamente spostamenti lungo l'asse del connettore.

L'Egcodorn Q può trasmettere sia spostamenti lungo l'asse del connettore che spostamenti verticali all'asse del connettore.

Gli Egcodorn possono essere inseriti esclusivamente in piastre con bordi dritti. In tutti gli altri casi, si deve verificare per ogni singolo Egcodorn se è dato un movimento sufficiente.

Per la posa degli Egcodorn in una situazione ad angolo deve essere provata se è dato un movimento sufficiente.

L'armatura longitudinale A_{sy} sul bordo della piastra può essere individuata sotto presupposizione di una trave di bordo passante con luce corrispondente alle distanze dei connettori.

Se gli Egcodorn vengono posizionati in una parete, deve essere predisposta un'armatura di forcelle normalizzate corrispondente d_x secondo allegato 12 (vedi anche allegato 13).

3.2. Definizioni per il dimensionamento

Per il dimensionamento dei sistemi costruiti vale la DIN EN 1992-1-1 sempre in abbinamento alla DIN EN 1992-1-1/NA.

L'impiego è limitato a calcestruzzo normale con classe di resistenza da C20/25 fino C50/60. Per la classe di resistenza del calcestruzzo ≥ C20/25 sono indicati i valori di resistenza di calcolo nell'allegato 9, tabella 1 e 2 e valgono per gli Egcodorn nella zona di buona aderenza per le classi di resistenza dei calcestruzzi precedentemente indicate. Per le verifiche non è ammesso considerare una classe di resistenza del calcestruzzo superiore a C20/25.

La verifica allo stato limite di esercizio non è fornita con la presente.

3.3. Verifiche allo stato limite ultimo

3.3.1. Rottura dell'acciaio

I valori di progetto del connettore e del corpo di ancoraggio sono in relazione alla larghezza dei giunti indicati nell'allegato 9, tabella 7 e 8. Come larghezza del giunto calcolata sono da impostare z=10 mm, z=20 mm, z=30 mm, z=40 mm, z=50 mm, z=60 mm, z=70 mm o z=80 mm. Valori intermedi possono essere calcolati attraverso interpolazione lineare. Il diametro della staffa del corpo di ancoraggio è da scegliere in base all'allegato 9, tabella 9, il diametro della forcella normalizzata secondo allegato 9, tabella 10. Le forcelle normalizzate non servono se le piastre hanno uno spessore $\geq h_k$ secondo allegato 4.



Pagine. 8 di 9 | 13. Giugno2013

3.3.2. Verifica di punzonamento

Vale la verifica di punzonamento secondo DIN EN 1992-1-1, sezione 6.2 resp. 6.4 in combinazione alla DIN EN 1992-1-1/NA, NCI per 6.2 resp. 6.4. Il perimetro di verifica di base è da individuare in base all'allegato 12. Per la verifica possono essere considerati classi di resistenza del calcestruzzo fino a C50/60.

3.3.3. Rottura del bordo in calcestruzzo

La rottura del bordo in calcestruzzo vale come verifica secondo le osservazioni delle regole della presente omologazione edile generale.

3.3.4. Considerazione di forze di attrito

Le forze di attrito presenti sono considerate nelle tabelle dell'allegato 9 e 10. Nella determinazione dell'armatura aggiuntiva non sono da considerare le forze di attrito.

3.4. Verifiche allo stato limite di esercizio dell'idoneità all'uso

3.4.1. Limitazione dell'ampiezza delle fessure

La verifica dell'ampiezza delle fessure della trave a T è da effettuarsi secondo DIN EN 1992-1-1, sezione 7.3 sotto considerazione delle rispettive sezione nella DIN EN 1992-1-1/NA.

Qualora nella parete si verificasse forza ti trazione trasversale in direzione di sollecitazione del connettore e l'ampiezza delle fessure in direzione di sollecitazione del connettore non viene limitata a $w_k \le 0.2$ mm, la resistenza dell'Egcodorn deve essere diminuita di 1/3.

3.4.2. Limitazione della deformazione

L'Egcodorn può essere inserito come elemento di accoppiamento tra elementi costruttivi in calcestruzzo armato i quali rispettano i limiti di inflessione secondo DIN EN 1992-1-1, 7.4.2 sotto osservazione della DIN EN 1992-1-1/NA, NCI per 7.4.2 (2).

3.5. Disposizioni costruttive

3.5.1. Disposizione in produzione

La superficie del manicotto e del connettore devono essere trattati in produzione per minimizzare l'attrito. In cantiere non è lecito effettuare modificazioni alla superficie, le quali comportano un aumento della ruvidità della superficie.

Gli spigoli dell'apertura del manicotto devono essere prodotti in modo liscio.

3.5.2. Disposizione in cantiere

Lo spessore minimo dell'elemento costruttivo h_{min} secondo allegato 4 è da rispettare.

La disposizione dell'armatura minima nel cono di punzonamento è determinata nell'allegato 12.

La proporzione tra spessore della piastre e diametro Egcodorn $h/D_k \ge 7$ è da rispettare.

La proporzione tra diametro delle barre longitudinali e le staffe $d_{sy}/d_{sx,1} \ge 1$ è da rispettare.

La forcella normalizzata secondo allegato 9, tabella 4 è da posizionare con una distanza di 20 mm dalla fine del connettore, oppure a distanza di 80 mm dalla fine del manicotto.



Pagine. 9 di 9 | 13. Giugno2013

3.6. Esecuzione

Nella posa degli Egcodorn le distanze minime dei bordi superiori e inferiori degli elementi costruttivi da accoppiare non devono essere inferiori a hmin/2.

È da osservare con precisione, che non ci siano differenze angolari tra gli Egcodorn adiacenti.

4. Normative per l'esecuzione

Le seguenti norme, omologazioni e note vengono prese come riferimento nella presente omologazione edile generale:

| - | DIN 488-1:2009-08 | Acciaio d'armatura – Parte 1: tipologie di acciai, caratteristiche e marcatura |
|---|--------------------------------|--|
| - | DIN EN ISO 9606-1:2013-12 | Prove di qualificazione dei saldatori - Saldatura per fusione - Parte 1: Acciai; versione tedesca EN ISO 9606-1:2013 |
| - | DIN EN 14732:2013-12 | Personale di saldatura - Prove di qualificazione degli operatori di saldatura e dei preparatori di saldatura per la saldatura completamente meccanizzata ed automatica di materiali metallici; versione tedesca EN ISO 14732:2013-12 |
| - | DIN EN 1992-1-1:2011-01 | Eurocodice 2 - Progettazione delle strutture di calcestruzzo – Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici; versione tedesca EN 1992-1-1:2004+AC:2010 e |
| - | DIN EN 1992-1-1/NA:2013-04 | appendice nazionale – parametri nazionali Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici |
| - | DIN EN 10083-3:2007-01 | Acciai da bonifica - Parte 3: Condizioni tecniche di fornitura per acciai legati; versione tedesca EN 10083-3:2006 |
| - | DIN EN 10083-3:2009-01 | Acciai da bonifica - Parte 3 (correzioni parte 1): Condizioni tecniche di fornitura per acciai legati; versione tedesca EN 10083-3:2006/AC: 2008 |
| - | DIN EN 10204-1:2005-01 | Prodotti metallici - Tipi di documenti di controllo; versione tedesca EN 10204:2004 |
| - | DIN EN ISO 17660-1:2006-12 | Saldatura - Saldatura degli acciai d armatura - Parte 1: Giunti saldati destinati alla trasmissione del carico (ISO 17660-1:2006); versione tedesca DIN EN ISO 17660-1:2006-12 |
| - | OMOLOGAZIONE Z-30.3-6 | Manufatti, prodotti di accoppiamento e elementi costruttivi in acciai inossidabili del 20 aprile 2009 cambiata secondo avviso del 12. maggio 2017 |
| _ | La scheda tecnica è denositata | presso l'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e presso l'ente di |

- La scheda tecnica è depositata presso l'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e presso l'ente di controllo esterna responsabile.
- Il piano di verifica è depositato presso l'Istituto Tedesco di Tecnica Edile e presso l'ente di controllo esterna responsabile.

Beatrix Wittstock Referatsleiterin







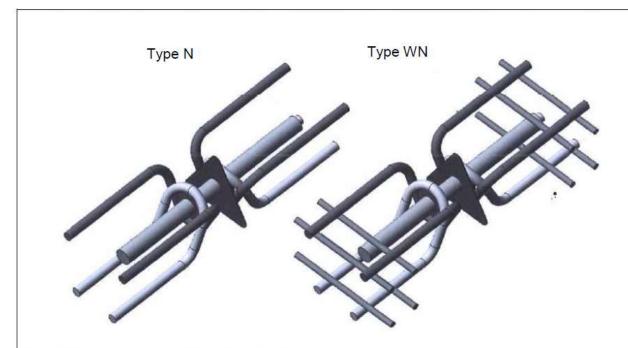


Fig. 1: Three-dimensional illustration of the Egcodorn types



Fig. 2: Variants of the Egcodübel core-sheath system

| gcodorn shear force dowel | |
|---|---------|
| gcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Shear force dowel system overview | Annex 1 |



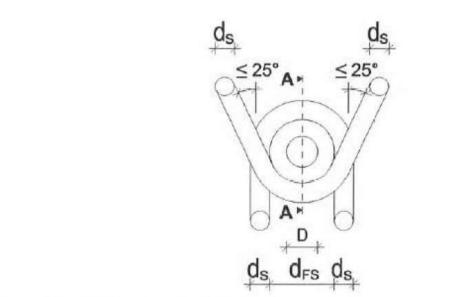


Fig. 3: Egcodorn type N - view of dowel

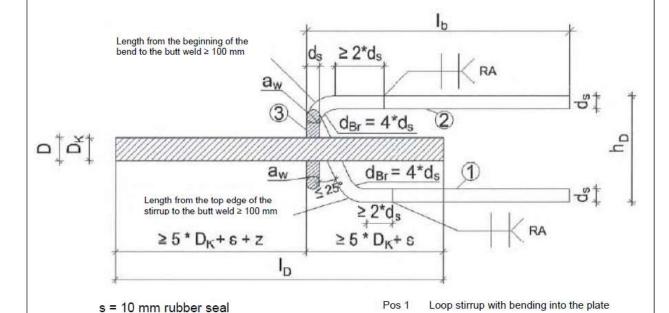


Fig. 4: Egcodorn type N - dowel section A-A

s = 1 mm stainless steel seal

| Egcodorn shear force dowel | |
|--|---------|
| Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Shear force dowel -dowel | Annex 2 |

Pos 2

Pos 3

Loop stirrup with lateral bending

Load distribution washer



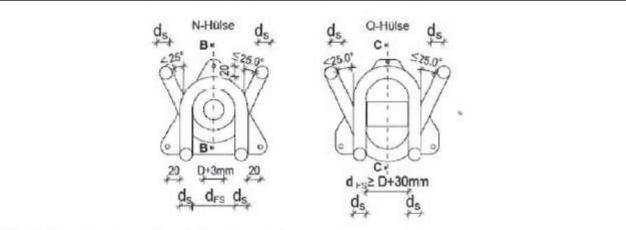


Fig. 5: Egcodorn types N and Q - view of sleeve

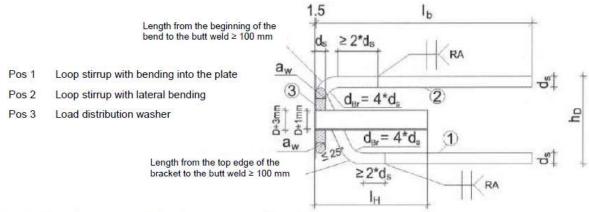


Fig. 6: Egcodorn type N - sleeve section B-B

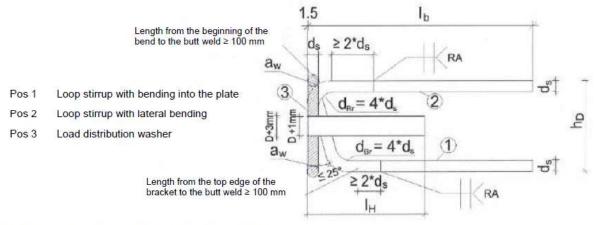


Fig. 7: Egcodorn type Q - sleeve section C-C

| Egcodorn shear force dowel | * |
|--|---------|
| Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Shear force dowel - sleeves | Annex 3 |
| Circui force dower siceves | Annexo |
| | |



Components and dimensions - general

Dk = diameter of dowel core

D = external diameter including protective tube = D_k + 2mm

 I_D = external dowel length = $2 \cdot (5 \cdot D_k + 20 \text{ mm}) + z$ (min and max values arise from the joint width)

z = calculated joint width

ds = reinforcing steel diameter anchor body

d_{Br} = bending roller diameter, loop stirrup = 4·d_s

d_{Fs} = load distribution washer diameter = 4·d_s

α = bending angle ≤ 25°

hD = height of the anchor element

(minimum value from geometric requirements)

lb = anchoring length in the plate

h_K = plate height from which cap stirrups can be omitted

h_{min} = minimum plate height

Ic = column width for the punching shear verification

Table 1 Egcodorn N/Q dimensions

| Egcodorn | [-] | 40 | 50 | 70 | 95 | 100 | 120 | 150 | 170 | 210 | 300 | 350 | 400 |
|--------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| D _k | [mm] | 20 | 22 | 25 | 28 | 30 | 32 | 35 | 38 | 40 | 42 | 50 | 50 |
| D | [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 | 52 |
| l _{D,max} | [mm] | 320 | 340 | 370 | 400 | 420 | 440 | 470 | 500 | 520 | 540 | 620 | 620 |
| I _{D,mn} | [mm] | 250 | 270 | 300 | 330 | 350 | 370 | 400 | 430 | 450 | 470 | 550 | 550 |
| h _D | [mm] | 80 | 100 | 120 | 140 | 140 | 170 | 170 | 200 | 200 | 240 | 240 | 240 |
| h _K | [mm] | 220 | 240 | 260 | 290 | 300 | 320 | 340 | 370 | 380 | 400 | 410 | 440 |

Table 2 Anchor body N/Q dimensions

| Ankerkörper | | 8 | 10 | 12 | 14 | 16 | 20 | 25 | 28 ²⁾ |
|--------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|------------------|
| d _s | [mm] | 8 | 10 | 12 | 14 | 16 | 20 | 25 | 28 |
| d _{Fs} | [mm] | 32 | 40 | 48 | 56 | 64 | 80 | 100 | 100 |
| d _{Br} | [mm] | 32 | 40 | 48 | 56 | 64 | 80 | 100 | 100 |
| l _b | [mm] | 185 | 235 | 280 | 330 | 375 | 470 | 585 | 1030 |
| h _{min} | [mm] | 108 | 120 | 132 | 144 | 156 | 180 | 210 | 210 |
| le 1) | [mm] | 100 | 100 | 100 | 115 | 130 | 165 | 210 | 210 |
| h _{D,min} | [mm] | 48 | 60 | 72 | 84 | 96 | 120 | 150 | 150 |

¹⁾ support width calculated for the punching verification [mm]

2) Butt-welded bar Ø 28/25/28

| Egcodorn shear force dowel Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
|--|---------|
| Components and dimensions – general | Annex 4 |
| | |



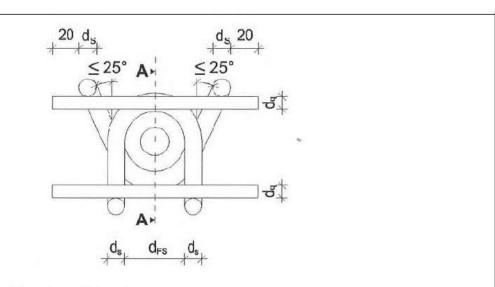


Fig. 8: Egcodorn type W - view of dowel

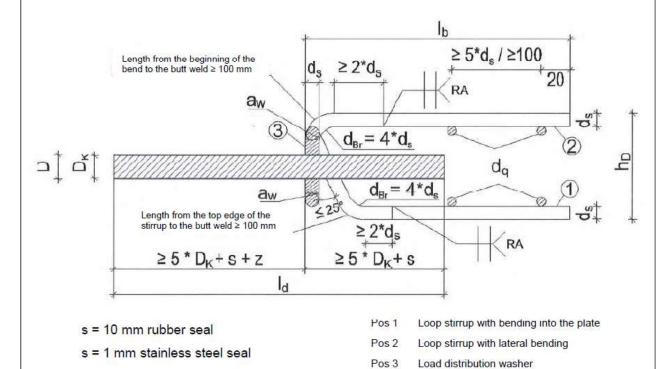
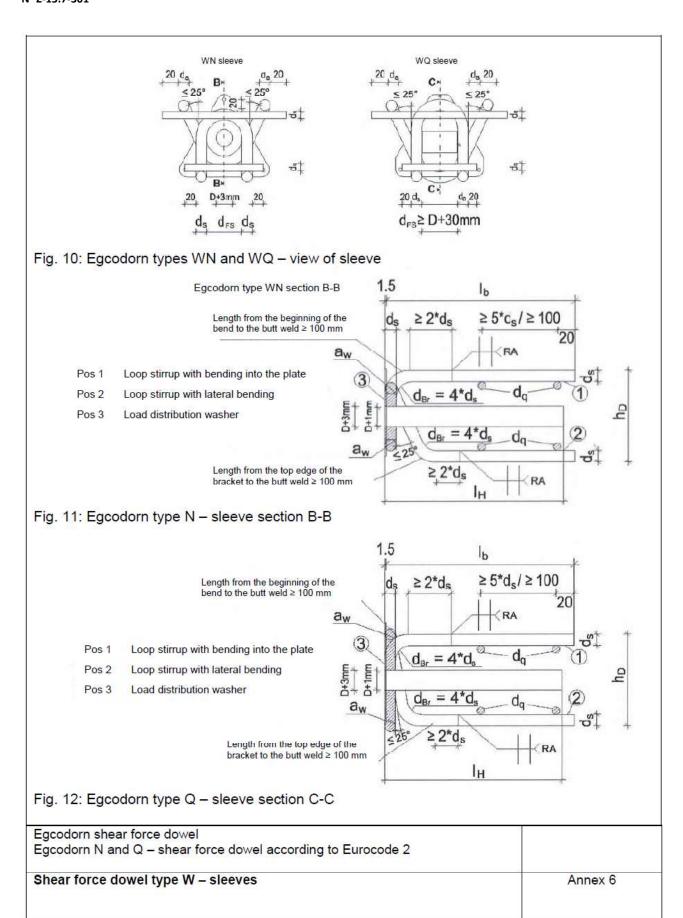


Fig. 9: Egcodorn type W - dowel section A-A

| gcodorn shear force dowel | |
|--|---------|
| Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Shear force dowel type W – dowel | Annex 5 |







Components and dimensions - general type W

D_k = diameter of dowel core

D = external diameter including protective tube = D_k + 2mm

 I_D = external dowel length = $2 \cdot (5 \cdot D_k + 20 \text{ mm}) + z$ (min and max values arise from the joint width)

z = calculated joint width

ds = reinforcing steel diameter anchor body

d_{Br} = bending roller diameter, loop stirrup = 4·d_s

d_{Fs} = load distribution washer diameter = 4·d_s

α = bending angle ≤ 25°

hp = height of the anchor element

lb = anchoring length in the plate

dq = diameter of the cross-welded bar

h_K = plate height from which cap stirrups can be omitted

h_{min} - minimum plate height

Ic = column width for the punching shear verification

Table 3 Egcodorn WN/WQ dimensions

| Egcodorn | [-] | 40 | 50 | 70 | 95 | 100 | 120 | 150 | 170 | 210 | 300 | 350 |
|--------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| Dk | [mm] | 20 | 22 | 25 | 28 | 30 | 32 | 35 | 38 | 40 | 42 | 50 |
| D | [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| I _{D,max} | [mm] | 320 | 340 | 370 | 400 | 420 | 440 | 470 | 500 | 520 | 540 | 620 |
| I _{D,min} | [mm] | 250 | 270 | 300 | 330 | 350 | 370 | 400 | 430 | 450 | 470 | 550 |
| h _D | [mm] | 80 | 100 | 120 | 140 | 140 | 170 | 170 | 200 | 200 | 240 | 240 |
| h _K | [mm] | 220 | 240 | 260 | 290 | 300 | 320 | 340 | 370 | 380 | 400 | 410 |

Table 4 Egcodorn WN/WQ dimensions

| Ankerkörper | [-] | 10 | 12 | 14 | 16 | 20 | 25 |
|------------------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| ds | [mm] | 10 | 12 | 14 | 16 | 20 | 25 |
| d _{Fs} | [mm] | 40 | 48 | 56 | 64 | 80 | 100 |
| d _{Br} | [mm] | 40 | 48 | 56 | 64 | 80 | 100 |
| lb | [mm] | 156 | 187 | 218 | 250 | 312 | 390 |
| l _c ¹⁾ | [mm] | 100 | 100 | 115 | 130 | 165 | 210 |
| h _{D,min} | [mm] | 60 | 72 | 84 | 96 | 120 | 150 |
| dq | [mm] | 8 | 10 | 10 | 12 | 14 | 16 |

Support width calculated for the punching verification [mm]

The shear factor of the welded bars is to be verified according to the submitted test schedule.

| Annex 7 |
|---------|
| |



Components and dimensions - standard types

D = external diameter including protective tube = DK + 2 mm

d_a = concrete steel diameter

Ib = anchoring length in the plate

Ic = column width for the punching shear verification

Table 5 Egcodorn N/Q dimensions – standard types

| Egcodorn N / Q | [-] | 40 | 50 | 70 | 95 | 100 | 120 | 150 | 170 | 210 | 300 | 350 | 400 |
|-------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|------------------|
| D | [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 | 52 |
| h _D | [mm] | 80 | 100 | 120 | 140 | 140 | 170 | 170 | 200 | 200 | 240 | 240 | 240 |
| d _s | [mm] | 10 | 12 | 14 | 16 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 25 | 25 | 28 ²⁾ |
| l _b | [mm] | 235 | 280 | 330 | 375 | 375 | 470 | 470 | 585 | 585 | 585 | 585 | 1030 |
| l _c 1) | [mm] | 100 | 100 | 115 | 130 | 130 | 165 | 165 | 210 | 210 | 210 | 210 | 210 |

Table 6 Egcodorn N/Q dimensions - standard types

| Egcodorn WN / WQ | [-] | 40 | 50 | 70 | 95 | 100 | 120 | 150 | 170 | 210 | 300 | 350 |
|------------------|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| D | [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| h _D | [mm] | 80 | 100 | 120 | 140 | 140 | 170 | 170 | 200 | 200 | 240 | 240 |
| d₅ | [mm] | 10 | 12 | 14 | 16 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 25 | 25 |
| l _b | [mm] | 156 | 187 | 218 | 250 | 250 | 312 | 312 | 390 | 390 | 390 | 390 |
| le ¹⁾ | [mm] | 100 | 100 | 115 | 130 | 130 | 165 | 165 | 210 | 210 | 210 | 210 |

¹⁾ Support width calculated for the punching verification [mm]

| gcodorn shear force dowel | |
|---|---------|
| gcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Components and dimensions – standard types | Annex 8 |

²⁾ Butt-welded bar Ø 28/25/28



Dimensioning tables Egcodorn N / Q and type WN / WQ

Table 7 Connection load capacity V_{Rd s 0 90} [kN]

| Z | | Diameter of dowel core d _K [mm] | | | | | |)) | | | |
|------|------|--|-------|-------|-------|-------|-------|----------------|-------|-------|-------|
| [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| 10 | 92,4 | 1139 | 150,3 | 191,7 | 222,0 | 254,6 | 307,7 | 365,8 | 407,4 | 451,1 | |
| 20 | 73,4 | 93,0 | 126,6 | 165,2 | 193,6 | 224,4 | 274,6 | 329,9 | 369,5 | 411,3 | |
| 30 | 54,5 | 72,2 | 102,9 | 138,7 | 165,3 | 194,1 | 241,5 | 293,9 | 331,6 | 371,6 | |
| 40 | 40,9 | 54,5 | 79,9 | 112,2 | 136,9 | 163,8 | 208,4 | 258,0 | 293,8 | 331,9 | |
| 50 | 32,7 | 43,6 | 63,9 | 89,8 | 110,5 | 134,1 | 175,3 | 222,0 | 255,9 | 292,1 | |
| 60 | 27,3 | 36,3 | 53,3 | 74,8 | 92,0 | 111,7 | 146,2 | 187,1 | 218,2 | 252,4 | 411,7 |
| 70 | 23,4 | 31,1 | 45,7 | 64,1 | 78,9 | 95,8 | 125,3 | 160,3 | 187,0 | 216,5 | 364,4 |
| 80 | 20,5 | 27,2 | 40,0 | 56,1 | 69,0 | 83,8 | 109,6 | 140,3 | 163,6 | 189,4 | 319,6 |

Table 8 Connection load capacity V_{Rd,s,0,81} [kN]

| Z | | | | | Diameter of d | owel core d _K | [mm] | | | | |
|------|------|-------|-------|-------|---------------|--------------------------|-------|-------|-------|-------|-------|
| [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| 10 | 83,1 | 102,5 | 135,2 | 172,5 | 199,8 | 229,2 | 277,0 | 329,3 | 366,6 | 406,0 | |
| 20 | 66,1 | 83,7 | 113,9 | 148,6 | 174,3 | 201,9 | 247,2 | 296,9 | 332,6 | 370,2 | |
| 30 | 49.1 | 65,0 | 92,6 | 124,8 | 148,7 | 174,7 | 217,3 | 264,5 | 298,5 | 334,4 | |
| 40 | 36,8 | 49,0 | 71,9 | 100,9 | 123,2 | 147,4 | 187,5 | 232,2 | 264,4 | 298,7 | |
| 50 | 29,5 | 39,2 | 57,5 | 80,8 | 99,4 | 120,6 | 157,7 | 199,8 | 230,3 | 262,9 | |
| 60 | 24,5 | 32,7 | 47,9 | 67,4 | 82,8 | 100,5 | 131,5 | 168,4 | 196,4 | 227,1 | 370,6 |
| 70 | 21,0 | 28,0 | 41,1 | 57,7 | 71,0 | 86,2 | 112,8 | 144,3 | 168,3 | 194,8 | 328,0 |
| 80 | 18,4 | 24,5 | 36,0 | 50,5 | 62,1 | 75,4 | 98,7 | 126,3 | 147.3 | 170,5 | 287,6 |

Table 9 Anchor element diameter d_s [mm]

| z | | | | | Diameter of | dowel core de | ([mm] | | | | |
|------|----|----|----|----|-------------|---------------|-------|----|----|----|------|
| [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| 10 | 14 | 14 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 28 | 28 | 28 | 3777 |
| 20 | 12 | 14 | 16 | 20 | 20 | 20 | 25 | 25 | 28 | 28 | |
| 30 | 10 | 12 | 14 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 25 | 28 | |
| 40 | 10 | 12 | 14 | 16 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 28 | |
| 50 | 8 | 10 | 12 | 14 | 16 | 16 | 20 | 25 | 25 | 25 | |
| 60 | 8 | 10 | 12 | 12 | 14 | 16 | 20 | 20 | 25 | 25 | 28 |
| 70 | 8 | 10 | 10 | 12 | 14 | 14 | 16 | 20 | 20 | 25 | 28 |
| 80 | 8 | 8 | 10 | 12 | 12 | 14 | 16 | 20 | 20 | 20 | 28 |

Table 10 Cap stirrup diameter Ø [mm]

| z | 1.7. | | | | | | | | | | |
|------|------|----|----|----|----|----|----|----|----|----|----|
| [mm] | 22 | 24 | 27 | 30 | 32 | 34 | 37 | 40 | 42 | 44 | 52 |
| 10 | 6 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 8 | 8 | |
| 20 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | |
| 30 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 10 | |
| 40 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 10 | |
| 50 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 10 | |
| 60 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 10 | 12 |
| 70 | 6 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 12 |
| 80 | 6 | 6 | 6 | 6 | 6 | 8 | 8 | 8 | 10 | 10 | 12 |

z calculated joint width [mm]

D external diameter of the dowel cross-section, including protective coat [mm]

V_{Rd,s,0,90} shear force resistance, longitudinal or transverse relocation [kN] V_{Rd,s,0,81} shear force resistance, longitudinal or transverse relocation [kN]

| Egcodorn shear | force dowel | |
|----------------|-----------------------|--------------|
| Egcodorn N and | O - shear force dowel | according to |

| Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
|--|---------|
| Dimensioning tables general | Annex 9 |
| | |



Dimensioning tables, standard types Egcodorn N / Q and WN / WQ

Table 11 Connection load capacity V_{Rd.0.90} [kN]

| Туре | Dowel diameter D | Loop stirrup d _s | Cap stirrupØ | V _{Rd} [kN] longitudinally or laterally for joint width z [mm] | | | | | | | | | |
|------|---------------------|--------------------------------|-----------------|---|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|--|--|
| [-] | [mm] | [mm] | [mm] | 10 | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | | |
| 40 | 22 | 10 | 6 | 62,0 | 58,9 | 54,5 | 40,9 | 32,7 | 27,3 | 23,4 | 20,5 | | |
| 50 | 24 | 12 | 6 | 89,4 | 85,3 | 72,2 | 54,5 | 43,6 | 36,3 | 31,1 | 27,2 | | |
| 70 | 27 | 14 | 6 | 122,3 | 117,4 | 102,9 | 79,9 | 63,9 | 53,3 | 45,7 | 40,0 | | |
| 95 | 30 | 16 | 6 | 154,7 | 149,1 | 138,7 | 112,2 | 89,8 | 74,8 | 64,1 | 56,1 | | |
| 100 | 32 | 16 | 6 | 155,8 | 150,6 | 145,7 | 136,9 | 110,5 | 92,0 | 78,9 | 69,0 | | |
| 120 | 34 | 20 | 8 | 241,5 | 224,4 | 194,1 | 163,8 | 134,1 | 111,7 | 95,8 | 83,8 | | |
| 150 | 37 | 20 | 8 | 243,8 | 236,8 | 230,3 | 208,4 | 175,3 | 146,2 | 125,3 | 109,6 | | |
| 170 | 40 | 25 | 8 | 365,8 | 329,9 | 293,9 | 258,0 | 222,0 | 187,1 | 160,3 | 140,3 | | |
| 210 | 42 | 25 | 10 | 380,3 | 369,5 | 331,6 | 293,8 | 255,9 | 218,2 | 187,0 | 163,6 | | |
| 300 | 44 | 25 | 10 | 382,1 | 373,0 | 364,4 | 331,9 | 292,1 | 252,4 | 216,5 | 189,4 | | |
| 350 | 52 | 25 | 10 | 388,0 | 380,2 | 372,7 | 365,6 | 358,7 | 352,0 | 345,6 | 319,6 | | |
| 400 | 52 | 28/25/28 | 10 | 486,7 | 476,9 | 467,6 | 458,6 | 449,9 | 411,7 | 364,4 | 319,6 | | |

Table 12 Connection load capacity, standard types VRd,0,81 [kN]

| Type | Dowel diameter D | Loop stirrup d₅ | Cap stirrupØ | V _{Rd} [kN] longitudinally and laterally for joint width z [mm] | | | | | | | | | |
|------|---------------------|--------------------|-----------------|--|-------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|--|--|
| [-] | [mm] | [mm] | [mm] | 10 | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | | |
| 40 | 22 | 10 | 6 | 62,0 | 58,9 | 49,1 | 36,8 | 29,5 | 24,5 | 21,0 | 18,4 | | |
| 50 | 24 | 12 | 6 | 89,4 | 83,7 | 65,0 | 49,0 | 39,2 | 32,7 | 28,0 | 24,5 | | |
| 70 | 27 | 14 | 6 | 122,3 | 113,9 | 92,6 | 71,9 | 57,5 | 47,9 | 41,1 | 36,0 | | |
| 95 | 30 | 16 | 6 | 154,7 | 148,6 | 124,8 | 100,9 | 80,8 | 67,4 | 57,7 | 50,5 | | |
| 100 | 32 | 16 | 6 | 155,8 | 150,6 | 145,7 | 123,2 | 99,4 | 82,8 | 71,0 | 62,1 | | |
| 120 | 34 | 20 | 8 | 229,2 | 201,9 | 174,7 | 147,4 | 120,6 | 100,5 | 86,2 | 75,4 | | |
| 150 | 37 | 20 | 8 | 243,8 | 236,8 | 217,3 | 187,5 | 157,7 | 131,5 | 112,8 | 98,7 | | |
| 170 | 40 | 25 | 8 | 329,3 | 296,9 | 264,5 | 232,2 | 199,8 | 168,4 | 144,3 | 126,3 | | |
| 210 | 42 | 25 | 10 | 366,6 | 332,6 | 298,5 | 264,4 | 230,3 | 196,4 | 168,3 | 147,3 | | |
| 300 | 44 | 25 | 10 | 382,1 | 370,2 | 334,4 | 298,7 | 262,9 | 227,1 | 194,8 | 170,5 | | |
| 350 | 52 | 25 | 10 | 388,0 | 380,2 | 372,7 | 365,6 | 358,7 | 352,0 | 328,0 | 287,6 | | |
| 400 | 52 | 28/25/28 | 10 | 486,7 | 476,9 | 467,6 | 455,7 | 413,2 | 370,6 | 328,0 | 287,6 | | |

calculated joint width [mm]

Z D external diameter of the dowel cross section, including protective coat [mm]

ds Diameter of reinforcing steel anchor body Diameter of reinforcing steel cap stirrup

shear force resistance, longitudinal or transverse relocation [kN] VRd,s,0,90 shear force resistance, longitudinal or transverse relocation [kN] VRd,s,0,81

| Egcodorn shear force dowel Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
|---|----------|
| Dimensioning tables standard types | Annex 10 |



Dimensioning aids, punching verification

Table 13 erf as [cm²/m] for formation of adjacent punching cones without overlapping

| | | | | | | | req a | as [cm²/m] | _ | | | | | |
|------|--|-----|-----|------|------|------|-------|------------|------|------|------|--------|------|-------|
| ds | d _s h existing V _{Ed} [kN] | | | | | | | | | | | | | |
| [mm] | [mm] | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | 90 | 100 | 110 | 120 | 130 | 140 |
| 12 | 160 | 1,4 | 4,7 | 11,2 | 21,9 | - | + | - | - | - | - | - | - | - |
| 14 | 180 | 0,7 | 2,3 | 5,5 | 10,7 | 18,6 | _ | 2 | - | - | _ | 12 | | . (2) |
| 16 | 200 | 0,4 | 1,2 | 3,0 | 5,8 | 10,0 | 15,8 | 23,7 | 14 | - | 4 | T SEC. | - | - |
| 20 | 220 | 0,2 | 0,8 | 1,8 | 3,5 | 6,1 | 9,7 | 14,4 | 20,5 | 28,2 | | - | +: | |
| 20 | 240 | 0,1 | 0,4 | 1,0 | 2,0 | 3,5 | 5,5 | 8,3 | 11,8 | 16,2 | 21,5 | 27,9 | 35,5 | *: |
| 25 | 260 | 0,1 | 0,3 | 0,7 | 1,4 | 2,4 | 3,9 | 5,8 | 8,2 | 11,3 | 15,0 | 19,5 | 24,7 | 30,9 |
| 25 | 280 | 0,1 | 0,2 | 0,5 | 0,9 | 1,6 | 2,6 | 3,9 | 5,5 | 7,6 | 10,1 | 13,1 | 16,6 | 20,8 |
| 28 | 300 | 0,0 | 0,1 | 0,4 | 0,7 | 1,2 | 1,9 | 2,8 | 4,0 | 5,5 | 7,4 | 9,6 | 12,2 | 15,2 |
| 28 | 320 | 0,0 | 0,1 | 0,3 | 0,5 | 0,9 | 1,4 | 2,0 | 2,9 | 3,9 | 5,2 | 6,8 | 8,7 | 10,8 |
| 28 | 340 | 0,0 | 0,1 | 0,2 | 0,4 | 0,6 | 1,0 | 1,5 | 2,1 | 2,9 | 3,8 | 5,0 | 6,3 | 7,9 |
| 28 | 360 | 0,0 | 0,1 | 0,1 | 0,3 | 0,5 | 0,7 | 1,1 | 1,6 | 2,1 | 2,8 | 3,7 | 4,7 | 5,9 |
| 28 | 380 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,2 | 0,3 | 0,6 | 0,8 | 1,2 | 1,6 | 2,2 | 2,8 | 3,6 | 4,4 |
| 28 | 400 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,2 | 0,3 | 0,4 | 0,6 | 0,9 | 1,2 | 1,7 | 2,2 | 2,7 | 3,4 |
| 28 | 450 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,1 | 0,2 | 0,4 | 0,5 | 0,7 | 0,9 | 1,2 | 1,5 | 1,9 |
| 28 | 500 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,1 | 0,1 | 0,2 | 0,3 | 0,4 | 0,5 | 0,7 | 0,9 | 1,1 |
| 28 | 550 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,1 | 0,1 | 0,2 | 0,3 | 0,3 | 0,4 | 0,6 | 0,7 |
| 28 | 600 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,0 | 0,1 | 0,1 | 0,1 | 0,2 | 0,2 | 0,3 | 0,4 | 0,5 |

Table 14 erf as [cm²/m] for formation of adjacent punching cones without overlapping

| | - 1 | | | | | | rec | q a _s [cm²/m] | | | | | | |
|----------------|------|------|------|------|------|------|------|---------------------------|------|------|------|------|------|------|
| d _s | h | | | | | | ex | isting V _{Ed} (k | N] | | | | | |
| [mm] | [mm] | 50 | 100 | 150 | 200 | 250 | 300 | 350 | 400 | 450 | 500 | 550 | 600 | 650 |
| 12 | 160 | 21,9 | - | _ | - | - | - | - | 14 | - | - | - | /- | |
| 14 | 180 | 10,7 | | - | - | - | - | 4 | - | - | - | - | 14 | - 6 |
| 16 | 200 | 5,8 | - | - | - | - | - | - | - | - | - | - | - | - |
| 20 | 220 | 3,5 | 28,2 | - | - | - | - | + | - | 3+8 | - | | (+) | - |
| 20 | 240 | 2,0 | 16,2 | - | - | - | - | - | - | - | - | - | - | |
| 25 | 260 | 1,4 | 11,3 | 38,0 | - | 2 | - | - | - | - | - | - | 14 | |
| 25 | 280 | 0,9 | 7,6 | 25,5 | - | - | - | - | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 300 | 0,7 | 5,5 | 18,7 | 44,3 | - | - | - | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 320 | 0,5 | 3,9 | 13,3 | 31,5 | - | - | - | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 340 | 0,4 | 2,9 | 9,7 | 23,0 | 44,9 | - | * | | - | - | - | - | - |
| 28 | 360 | 0,3 | 2,1 | 7,2 | 17,1 | 33,4 | 57,7 | * | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 380 | 0,2 | 1,6 | 5,5 | 12,9 | 25,3 | 43,7 | - | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 400 | 0,2 | 1,2 | 4,2 | 10,0 | 19,5 | 33,6 | 53,4 | - | - | - | - | - | - |
| 28 | 450 | 0,1 | 0,7 | 2,3 | 5,5 | 10,7 | 18,5 | 29,4 | 43,9 | 62,6 | - | - | - | - |
| 28 | 500 | 0,1 | 0,4 | 1,4 | 3,2 | 6,3 | 10,9 | 17,4 | 25,9 | 36,9 | 50,7 | 67,5 | 87,6 | - |
| 28 | 550 | 0,0 | 0,3 | 0,9 | 2,0 | 4,0 | 6,8 | 10,8 | 16,2 | 23,0 | 31,6 | 42,1 | 54,6 | 69,4 |
| 28 | 600 | 0,0 | 0,2 | 0,6 | 1,3 | 2,6 | 4,4 | 7,1 | 10,5 | 15,0 | 20,6 | 27,4 | 35,6 | 45,2 |

ds diameter of the longitudinal armouring [mm]

h plate thickness [mm]

vorh. V_{Ed} existing impacting shear force [kN]

| Egcodorn shear force dowel Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
|---|----------|
| Dimensioning aids, punching verification | Annex 11 |



Minimum plate thickness and lateral distance to the edge Table 15 Egcodorn $h_{min} = 7 \cdot D_k$ [mm] [mm] a, $a_{r1} = 0.75 \cdot h_{min}$ [mm]

h_{min} minimum plate thickness

a_r distance to the edge into the direction of load

art lateral distance to the edge

Minimum armouring in the punching cone

Table 16

| Egcodorn | [-] | 40 | 50 | 70 | 95 | 100 | 120 | 150 | 170 | 210 | 300 | 350 | 400 |
|-----------------------|------|----|----|----|----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| min n _x | [-] | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 | 4 |
| min d _x 1) | [mm] | 10 | 10 | 10 | 12 | 12 | 14 | 14 | 16 | 16 | 20 | 20 | 20 |
| max s _x 1) | [mm] | 30 | 30 | 30 | 50 | 50 | 70 | 70 | 90 | 90 | 100 | 100 | 100 |

or equivalent degree of armouring in the punching cone

The constructive regulations of DIN EN 1992-1-1 regarding the bar distances are to be complied with for greater diameters than indicated in line 3.

 $min \ n_x$ minimum number, suspension armouring at plate edge $min \ d_x$ minimum diameter, suspension armouring at plate edge

max s_x maximum clearance at min d_x

Critical circular section

Basic control perimeter

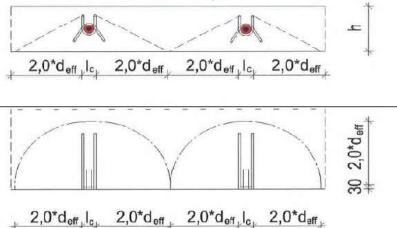


Fig. 13: Critical circular section

h plate thickness [mm] deff mean effective depth

lc calculated support width according to annex 4 or annex 7

| Egcodorn shear force dowel | |
|--|----------|
| Egcodorn N and Q – shear force dowel according to Eurocode 2 | |
| Punching verification | Annex 12 |
| Punching Verification | Annex 12 |



