

# ICC-ES Reporte de Evaluación

ESR-2713

Nueva emisión Septiembre de 2024

Este reporte también contiene:

Revisado en Abril de 2025



- [Suplemento de la Ciudad de Los Ángeles \(City of LA Supplement\)](#)

- [Suplemento FL con HVHZ \(FL Supplement w/HVHZ\)](#)

Sujeto a renovación Septiembre de 2025

Los Reportes de Evaluación de ICC-ES no se deben tomar como referencia para atributos estéticos o atributos no específicamente tratados ni son para ser tomados como un promotor del tema de reporte o como una recomendación para su uso. ICC Evaluation Service, LLC, no garantiza, expresa o implícitamente, que ninguno de los hallazgos u otros asuntos en este reporte, o ningún producto cubierto por este reporte. Esta es una traducción fidedigna de la versión en inglés de este reporte, pero no ha sido sometido a una revisión técnica en español. Para cualquier aclaración de los contenidos técnicos, debe usarse la versión en inglés de este reporte.

Copyright © 2025 ICC Evaluation Service, LLC. Todos los derechos reservados.

<p><b>DIVISIÓN: 03 00 00— CONCRETO</b></p> <p><b>Sección: 03 16 00— Anclajes de concreto</b></p> <p><b>DIVISIÓN: 05 00 00—ME-TALES</b></p> <p><b>Sección: 05 05 19— Anclajes de concreto post-instalados</b></p>	<p><b>TITULAR DEL REPORTE:</b></p> <p><b>SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.</b></p> 	<p><b>TEMA DE EVALUACIÓN:</b></p> <p><b>ANCLAJE DE TORNILLO TITEN HD®, SOPORTE DE VARILLA ROSCADA TITEN HD® Y ACOPLADOR DE VARILLA ROSCADA TITEN HD® PARA CONCRETO FISURADO Y NO FISURADO</b></p>	
--	---	---	---

## 1.0 ALCANCE DE LA EVALUACIÓN

Cumplimiento con los siguientes códigos:

- [Código Internacional de la Edificación \(IBC\)](#) 2024, 2021, 2018 y 2015
- [Código Internacional Residencial \(IRC\)](#) 2024, 2021, 2018 y 2015

Las principales referencias de este reporte corresponden al IBC e IRC 2024. Consulte la [Tabla 7](#) y la [Tabla 8](#) para ver las secciones aplicables de las ediciones anteriores del IBC y el IRC.

**Propiedad evaluada:**

Estructural

## 2.0 USOS

Los Anclajes de Tornillo Titen HD® Simpson Strong-Tie® se usan para resistir las cargas por tensión estáticas, de viento sísmicas (Categorías de Diseño Sísmico A a la F) y cargas por cortante cuando se instalen dentro de elementos de concreto de densidad normal y concreto de densidad liviana fisurado y no fisurado con una resistencia a la compresión específica,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa); y cuando se instalen dentro del soffito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal fisurado o no fisurado sobre plataformas de acero perfiladas con una resistencia a la compresión mínima especificada,  $f'_c$ , de 3,000 psi (20.7 MPa). El Anclaje de Tornillo Titen HD® se usa para sujetar diversos materiales de la edificación al concreto. Los anclajes de tornillo  $1/4$ ,  $3/8$  y  $1/2$  pulgada de diámetro (6.4, 9.5 y 12.7 mm) pueden ser instalados en la parte superior de plataformas de acero rellenas de concreto de densidad normal y de concreto de arena de densidad liviana, fisurado y no fisurado, con un espesor mínimo del elemento,  $h_{min,deck}$ , como se indica en la [Tabla 4](#) de este reporte y una resistencia a la compresión específica,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa).

Los Soportes de Varilla Roscada Titen HD® Simpson Strong-Tie se usan como anclajes para resistir las cargas por tensión estática, de viento y sísmicas (Categorías de Diseño Sísmico A a la F) cuando se instalen dentro de elementos de concreto de densidad normal y concreto de densidad liviana fisurado y no fisurado con una resistencia a la compresión especificada,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa); y cuando se instalen dentro del sofito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal fisurado o no fisurado sobre plataformas de acero perfiladas con una resistencia a la compresión mínima especificada,  $f'_c$ , de 3,000 psi (20.7 MPa). Los Soportes de Varilla Roscada Titen HD® se usan para fijar varillas roscadas al concreto con el fin de soportar tuberías, equipo HVAC y otros componentes similares de la edificación.

El Acoplador de Varilla Roscada Titen HD® Simpson Strong-Tie se utiliza como anclaje para resistir las cargas por tensión estática, de viento y sísmicas (Categorías de Diseño Sísmico A a la F) cuando se instala dentro de elementos de concreto de densidad normal y concreto de densidad liviana fisurado y no fisurado con una resistencia a la compresión especificada,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa). El acoplador de varilla roscada Titen HD® se usa junto con sistema de amarre de varillas para estructuras de madera entramada.

Los Anclajes de Tornillo, los Soportes de Varilla Roscada y los Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® de Simpson Strong-Tie®, (mencionados colectivamente como productos Titen HD®) son alternativas para los anclajes que se describen en la Sección [1901.3](#) del IBC. Los anclajes también se usan cuando el diseño de ingeniería se realiza de conformidad con la Sección [R301.1.3](#) del IRC.

## 3.0 DESCRIPCIÓN

### 3.1 Anclaje de Tornillo Titen HD®:

El Anclaje de Tornillo Titen HD® es un anclaje roscado de acero al carbono con cabeza de arandela hexagonal, cabeza avellanada o cabeza de arandela plana. El anclaje de tornillo está fabricado de acero sometido a tratamiento térmico que cumple con [SAE J403](#) Grado 10B21, y tiene un recubrimiento electrodepositado de zinc, con un espesor mínimo de 0.0002 pulgadas (5  $\mu$ m) de acuerdo con [ASTM B633](#), SC1, Tipo III o está galvanizado mecánicamente de acuerdo con ASTM B695, Clase 65, Tipo I. Los anclajes de tornillo Titen HD® con recubrimiento electrodepositado de zinc están disponibles en mangos de  $1/4$ ,  $3/8$ ,  $1/2$ ,  $5/8$ , y  $3/4$  de pulgada (6.4, 9.5, 12.7, 15.9 y 19.1 mm) de diámetro nominal con cabeza de arandela hexagonal y en mangos de  $1/4$  y  $3/8$  de pulgada (6.4 y 9.5 mm) de diámetro con cabeza avellanada y en mangos de  $1/2$  y  $5/8$  de pulgada (12.7 y 15.9 mm) de diámetro con cabeza de arandela plana. Los anclajes de tornillo Titen HD® galvanizados mecánicamente están disponibles en mangos de  $3/8$ ,  $1/2$ ,  $5/8$ , y  $3/4$  de pulgada (9.5, 12.7, 15.9 y 19.1 mm) de diámetro nominal con cabeza de arandela hexagonal y en mangos de  $1/2$  y  $5/8$  de pulgada (12.7 y 15.9 mm) de diámetro con cabeza de arandela plana. La [Figura 1A](#) muestra un típico anclaje de tornillo Titen HD®. Los anclajes de tornillos Titen HD® están disponibles en varias longitudes para cada diámetro. Consulte la [Tabla 6](#) para ver la información del número de catálogo.

### 3.2 Soporte de Varilla Roscada Titen HD®:

El Soporte de Varilla Roscada Titen HD® es un anclaje roscado de acero al carbono con cabeza de arandela hexagonal sobredimensionada que esta roscado internamente. El soporte de varilla roscada está fabricado con acero sometido a tratamiento térmico que cumple con SAE J403 Grado 10B21 y tiene un recubrimiento electrodepositado de zinc, un espesor mínimo de 0.0002 pulgadas (5  $\mu$ m) de acuerdo con ASTM B633, SC1, Tipo III. Los Soportes de Varilla Roscada Titen HD® están disponibles con un mango de  $1/4$  de pulgada (6.4 mm) de diámetro nominal y con roscado interno de  $1/4$  de pulgada o  $3/8$  de pulgada de diámetro (6.4 mm o 9.5 mm), y en mangos de  $3/8$  de pulgada (9.5 mm) de diámetro nominal con  $3/8$  de pulgada (9.5 mm), 10 mm de diámetro o de  $1/2$  pulgada de diámetro (12.7 mm) en el roscado interno. La [Figura 1B](#) muestra un Soporte de Varilla Roscada Titen HD®. Consulte la [Tabla 6](#) para ver la información del número de catálogo.

### 3.3 Acoplador de Varilla Roscada Titen HD®:

El Acoplador de Varilla Roscada Titen HD® es un anclaje roscado de acero al carbono con un mango extendido y cabeza de arandela hexagonal sobredimensionada con roscado interno. El acoplador de varilla roscada está fabricado con acero sometido a tratamiento térmico que cumple con SAE J403 Grado 10B21, y tiene un recubrimiento electrodepositado en zinc, espesor mínimo de 0.0002 pulgadas (5  $\mu$ m), de acuerdo con ASTM B633, SC1, Tipo III. Los Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® están disponibles en mangos de  $3/8$  de pulgada (9.5 mm) de diámetro nominal y con roscado interno de  $3/8$  de pulgada (9.5 mm) de diámetro, y con un mango de  $1/2$  pulgada (12.7 mm) de diámetro con  $1/2$  pulgada (12.7 mm) de diámetro en el roscado interno. La [Figura 1C](#) muestra un Acoplador de Varilla Roscada Titen HD®. Consulte la [Tabla 6](#) para ver la información del número de catálogo.

### 3.4 Concreto:

El concreto de densidad normal y el concreto de densidad liviana deben cumplir con las Secciones [1903](#) y [1905](#) del IBC.

### 3.5 Plataforma de acero perfilada:

La plataforma de acero perfilada debe cumplir con la configuración aplicable de las [Figuras 3, 4, y 5](#) de este reporte y el acero base debe tener un espesor mínimo de 0.035 pulgadas (0.889 mm). En la [Figura 3](#) la plataforma de acero debe cumplir [ASTM A653/A653M](#) SS Grado 33, y tener una resistencia mínima a la deformación de 33 ksi (228 MPa). En las [Figuras 4 y 5](#), la plataforma de acero debe cumplir con [ASTM A653/A653M](#) SS Grado 50, y debe tener una resistencia mínima a la deformación de 50 ksi (354 MPa).

## 4.0 DISEÑO E INSTALACIÓN

### 4.1 Diseño por resistencia:

**4.1.1 General:** La resistencia de diseño de los productos Titen HD<sup>®</sup> que cumplen con el IBC 2024, así como con la Sección R301.1.3 del IRC 2024, debe determinarse de acuerdo con la Sección 17 de [ACI 318-19](#) y con este reporte

Los parámetros de diseño provistos en las [Tablas 1](#) a la [5](#) y en las [Figuras 2](#) a la [5](#) de este reporte se basan en el IBC 2024 (ACI 318-19), a menos que se especifique otra cosa en las Secciones 4.1.1 a [4.1.12](#) de este reporte.

El diseño por resistencia de los productos Titen HD<sup>®</sup> debe cumplir con ACI 318-19 17.5.1.2, excepto con lo requerido en ACI 318-19 17.10. Los factores de reducción de la resistencia,  $\phi$ , como se establecen en ACI 318-19 17.5.3, y se indican en las [Tablas 2A, 2B, 3 y 5](#) de este reporte, se deben usar para combinaciones de carga que se calculan de acuerdo con la Sección [1605.1](#) del IBC 2024 y con la Sección 5.3 del ACI 318-19. El valor de  $f'_c$  que se usa en los cálculos debe limitarse a un máximo de 8,000 psi (55.2 MPa), de acuerdo con ACI 318-19 17.3.1.

**4.1.2 Requerimientos para la resistencia estática del acero en tensión.** La resistencia nominal del acero de un producto Titen HD<sup>®</sup> en tensión,  $N_{sa}$ , calculado de acuerdo con ACI 318-19 17.6.1.2, se muestra en las [Tablas 2A](#) o [2B](#) de este reporte. El factor de reducción de la resistencia,  $\phi$ , correspondiente al elemento frágil del acero debe usarse para todos los productos Titen HD<sup>®</sup>, como se muestra en la [Tablas 2A](#) y [2B](#)

**4.1.3 Requerimientos para la resistencia estática al desprendimiento del concreto en tensión:** La resistencia nominal al desprendimiento del concreto de un producto Titen HD<sup>®</sup> o de un grupo de productos en tensión,  $N_{cb}$  o  $N_{cbg}$ , respectivamente, debe calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.6.2, con las modificaciones descritas en esta sección. La resistencia básica al desprendimiento del concreto de un producto Titen HD<sup>®</sup> en tensión en concreto fisurado,  $N_b$ , debe calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.6.2.2 usando los valores de  $h_{ef}$  y  $k_{cr}$  establecidos en las [Tablas 2A](#) o [2B](#) de este reporte. La resistencia nominal al desprendimiento del concreto en tensión en regiones donde el análisis indica no fisuras de acuerdo con ACI 318-19 17.6.2.5.1(a), debe calcularse con el valor de  $k_{uncr}$  como se muestra en las [Tablas 2A](#) o [2B](#) de este reporte y con  $\Psi_{c,N} = 1.0$ .

No se requiere determinar la resistencia al desprendimiento del concreto de acuerdo con ACI 318-19 17.6.2 para los productos Titen HD<sup>®</sup> instalados en el canal inferior o canal superior del sofito sobre plataformas de acero perfiladas en ensamblajes de pisos y techos con relleno de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal como se muestra en las [Figuras 3](#) o [4](#).

**4.1.4 Requerimientos para la resistencia estática a la extracción en tensión:** La resistencia nominal a la extracción de un producto Titen HD<sup>®</sup> o de un grupo de productos en tensión de acuerdo con ACI 318-19 17.6.3.1 y 17.6.3.2.1 en concreto fisurado y no fisurado,  $N_{p,cr}$  y  $N_{p,uncr}$ , respectivamente, se proporciona en la [Tabla 2A](#) o [2B](#) de este reporte y debe usarse en sustitución de  $N_p$ . En regiones de elemento de concreto en donde el análisis indica no fisuras en las cargas a nivel de servicio de acuerdo con ACI 318-19 17.6.3.3 se aplica la resistencia nominal a la extracción en concreto no fisurado,  $N_{p,uncr}$ . Si en las [Tablas 2A](#) o [2B](#) no se proveen los valores para  $N_{p,cr}$  o  $N_{p,uncr}$ , no es necesario considerar la resistencia a la extracción en el diseño.

La resistencia nominal a la extracción en concreto fisurado para productos Titen HD<sup>®</sup> instalados en el canal inferior o canal superior del sofito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal sobre plataformas de piso de acero perfiladas y ensamblajes de techo, como se muestra en las [Figuras 3 y 4](#),  $N_{p,deck,cr}$ , se proporciona en la [Tabla 5](#).  $N_{p,deck,cr}$  debe usarse en sustitución de  $N_{p,cr}$ . En regiones de un miembro de concreto donde el análisis indica no fisuras de acuerdo con ACI 318-19 17.6.3.3, la resistencia nominal a la extracción en concreto no fisurado  $N_{p,deck,uncr}$  aplica en sustitución de  $N_{p,uncr}$ .

El valor de  $\psi_{c,p}$  es igual a 1.0 para todos los casos de diseño.

**4.1.5 Requerimientos para la resistencia estática del acero en cortante:** La resistencia nominal del acero en cortante,  $V_{sa}$ , de un Anclaje de Tornillo Titen HD® de acuerdo con ACI 318-19 17.7.1.2, se proporciona en la [Tabla 3](#) de este reporte y se debe usar en sustitución de los valores que derivan del cálculo de ACI 318-19 Ec. 17.7.1.2b. El factor de reducción de la resistencia,  $\phi$ , correspondiente al elemento frágil del acero debe usarse para todas los Anclajes de Tornillos como se describe en la [Tabla 3](#).

La resistencia nominal al cortante,  $V_{sa,deck}$ , de un solo Anclaje de Tornillo instalado en el canal inferior o canal superior de un sofito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal sobre plataformas de piso de acero perfiladas y ensamblajes de techo, como se muestra en las [Figuras 3](#) y [4](#) se muestra en la [Tabla 5](#).

Las resistencias del acero en cortante para Soportes de Varilla Roscada y Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® no han sido evaluadas y están fuera del alcance de este reporte.

**4.1.6 Requerimientos para la resistencia estática al desprendimiento del concreto en cortante:** La resistencia nominal al desprendimiento del concreto en cortante de un Anclaje de Tornillo Titen HD® o de un grupo de Anclajes de Tornillos,  $V_{cb}$  o  $V_{cbg}$ , respectivamente, debe calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.7.2 con las modificaciones que se describen en esta sección. La resistencia básica al desprendimiento del concreto en cortante de un anclaje de tornillo en concreto fisurado,  $V_b$ , debe calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.7.2.2.1, usando los valores de  $l_e$  y  $d_a$  que se proveen en la [Tabla 3](#) de este reporte. Los factores de modificación en ACI 318-19 17.7.2.1.2, 17.7.2.3.1, 17.7.2.4.1 and 17.7.2.5.1 deben aplicarse a la resistencia básica al desprendimiento en cortante,  $V_b$ , según aplique.

Para Anclajes de Tornillos Titen HD® instalados en la parte superior de ensamblajes de plataformas de acero rellenas de concreto, como se muestra en la [Figura 5](#), la resistencia nominal al desprendimiento del concreto de un solo Anclaje de Tornillo o grupo de Anclajes de Tornillos en cortante,  $V_{cb}$  o  $V_{cbg}$ , respectivamente, deben calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.7.2, usando el espesor real del elemento,  $h_{min,deck}$ , en la determinación de  $A_{vc}$ . El espesor superior mínimo del elemento para Anclajes de Tornillos en la parte superior de ensamblajes de plataformas de acero rellenas de concreto está indicado en la [Tabla 4](#) de este reporte.

De acuerdo con ACI 318-19 17.7.2, no se requiere calcular la resistencia al desprendimiento del concreto para los Anclajes de Tornillos instalados en el canal inferior o canal superior de un sofito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal sobre plataformas de acero perfiladas y ensamblajes de pisos y techos, como se muestra en las [Figuras 3](#) y [4](#).

Las resistencias al desprendimiento del concreto en cortante para Soportes de Varilla Roscada y Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® no han sido evaluadas y están fuera del alcance de este reporte.

**4.1.7 Requerimientos para la resistencia estática al arrancamiento del concreto en cortante:** La resistencia nominal al arrancamiento del concreto para un Anclaje de Tornillo Titen HD® o para un grupo de Anclajes de Tornillo,  $V_{cp}$  o  $V_{cpg}$ , respectivamente, debe calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.7.3, usando el coeficiente para resistencia al arrancamiento,  $k_{cp}$ , que se proporciona en la [Tabla 3](#) de este reporte y el valor de la resistencia nominal al arrancamiento en tensión de un Anclaje de Tornillo o de un grupo de Anclajes de Tornillos,  $N_{cb}$  o  $N_{cbg}$ , como se calcula en la Sección [4.1.3](#) de este reporte.

De acuerdo con ACI 318-19 17.7.3, no se requiere calcular la resistencia al arrancamiento del concreto para anclajes instalados el canal inferior o canal superior del sofito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal sobre plataformas de acero perfiladas en ensamblajes de pisos y techos como se muestra en las [Figuras 3](#) y [4](#).

Las resistencias al arrancamiento del concreto en cortante para Soportes de Varilla Roscada y Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® no han sido evaluadas y están fuera del alcance de este reporte.

#### 4.1.8 Requerimientos para diseño sísmico:

**4.1.8.1 General:** Cuando el diseño del producto Titen HD® incluye cargas sísmicas, el diseño debe realizarse de acuerdo con ACI 318-19 17.10. Las modificaciones a ACI 318-19 17.10 deben aplicarse de bajo la Sección 1905.7 del IBC.

Excepto para uso en las Categorías de Diseño Sísmico A o B del IBC, los diseños de resistencia deben determinarse asumiendo que el concreto está fisurado a menos que se demuestre que el concreto no está fisurado.

La resistencia nominal del acero y la resistencia nominal a la rotura del concreto de los productos Titen HD® en tensión, y la resistencia nominal al desprendimiento del concreto y la resistencia al arrancamiento de los

anclajes de tornillo en cortante, deben calcularse de acuerdo con ACI 318-19 17.6 y 17.7, respectivamente, tomando en cuenta los valores correspondientes en las [Tablas 1](#) a la [5](#) de este reporte.

Los productos Titen HD® cumplen con ACI 318-19 2.3, según aplique, como elementos frágiles del acero y deben diseñarse de acuerdo con ACI 318-19 17.10.5 o 17.10.6.

**4.1.8.2 Tensión Sísmica:** La resistencia nominal del acero y la resistencia al desprendimiento del concreto en tensión deben determinarse de acuerdo con ACI 318-19 17.6.1 y 17.6.2, como se describe en las Secciones [4.1.2](#) y [4.1.3](#) de este reporte. De acuerdo con ACI 318-19 17.6.3.2.1, el valor apropiado para la resistencia nominal a la extracción en tensión para cargas sísmicas,  $N_{p,eq}$  o  $N_{p,deck,cr}$ , que se describe en las [Tablas 2A](#), [2B](#) y [5](#) de este reporte, debe usarse en sustitución de  $N_p$ .

**4.1.8.3 Cortante Sísmico:** El desprendimiento nominal del concreto y la resistencia al arrancamiento del concreto en cortante deben determinarse de acuerdo con ACI 318-19 17.7.2 y 17.7.3, como se describe en las Secciones [4.1.6](#) y [4.1.7](#) de este reporte. De acuerdo con ACI 318-19 17.7.1.2, el valor apropiado para la resistencia nominal del acero en cortante para cargas sísmicas,  $V_{sa,eq}$  o  $V_{sa,deck,eq}$  que se describe en las [Tablas 3](#) y [5](#) de este reporte, debe usarse en sustitución de  $V_{sa}$ .

**4.1.9 Interacción de las Fuerzas de Tensión y del Cortante:** Los Anclajes de Tornillo Titen HD® o los grupos de Anclajes de Tornillo que están sujetos a la combinación de las cargas axiales (tensión) y de cortante, deben diseñarse de acuerdo con ACI 318-19 17.8.

**4.1.10 Requerimientos para el Espesor Mínimo del Elemento, Separación Mínima de los productos Titen HD® y Distancia Mínima al Borde:** Para los productos Titen HD® en sustitución de ACI 318-19 17.9.2, deben usarse los valores de  $c_{min}$  y  $s_{min}$  que se proveen en las [Tablas 1A](#) y [1B](#) de este reporte. En sustitución de ACI 318-19 17.9.4, el espesor mínimo del elemento,  $h_{min}$ , debe cumplir con las [Tablas 1A](#) y [1B](#) de este reporte, según aplique. Para el Titen HD de ½ pulgada de diámetro, se pueden derivar combinaciones adicionales para la distancia mínima al borde,  $c_{min}$ , y la separación mínima,  $s_{min}$ , mediante interpolación lineal entre los valores límite dados como se indica en las [Tablas 1A](#) y [1B](#) y como se muestra en la [Figura 2D](#) de este reporte.

Para Anclajes de Tornillos Titen HD® instalados en la parte superior del concreto de densidad normal o del concreto de arena de densidad liviana sobre ensamblajes de pisos y techos de plataformas de acero perfiladas, los parámetros de instalación están indicados en la [Tabla 4](#) y en la [Figura 5](#) de este reporte.

Para Anclajes de Tornillos y Soportes de Varillas Roscadas instalados en canal inferior o canal superior del sofite de concreto de arena de densidad liviana o de concreto de densidad normal sobre plataformas de acero perfiladas en ensamblajes de pisos y techos, deben observarse los detalles de las [Figuras 3](#) y [4](#) la separación mínima de los Anclajes de Tornillos o Soportes de Varillas Roscadas a lo largo del canal debe ser mayor a  $3h_{ef}$  o 1.5 veces la anchura del canal.

**4.1.11 Requerimientos para la Distancia Crítica al Borde:** En aplicaciones donde  $c < c_{ac}$  y el refuerzo suplementario para controlar la división del concreto no están presentes, la resistencia al desprendimiento del concreto en tensión para concreto no fisurado, calculada de acuerdo con ACI 318-19 17.6.2, debe además multiplicarse por el factor  $\psi_{cp,N}$  dado por la Ecuación-1:

$$\psi_{cp,N} = \frac{c}{c_{ac}} \quad (\text{Ec-1})$$

donde el factor  $\psi_{cp,N}$  no debe ser menor a  $\frac{1.5h_{ef}}{c_{ac}}$ . Para todos los demás casos,  $\psi_{cp,N} = 1.0$ . En sustitución de ACI 318-19 17.9.5, deben usarse los valores de  $c_{ac}$  provistos en las [Tablas 1A](#), [1B](#) y [4](#) de este reporte.

**4.1.12 Concreto de densidad liviana:** Para el uso de productos Titen HD® en concreto de densidad liviana, el factor de modificación  $\lambda_a$  igual a  $0.8\lambda$  se debe aplicar a todos los valores de  $\sqrt{f'_c}$  que afecten  $N_n$  y  $V_n$ .

Para productos Titen HD® instalados en el sofite de concreto de arena de densidad liviana sobre plataformas de acero y ensamblajes de pisos y techo, no se requiere reducción adicional de los valores de extracción que se proveen en este reporte.

## 4.2 Diseño de Tensión Permisible (ASD):

**4.2.1 General:** Donde se requieren los valores de diseño que se usan con combinaciones de carga de diseño de tensión permisible (diseño de tensión de trabajo) de acuerdo con la Sección 1605.1 del IBC 2024, se calculan utilizando las Ecuaciones 2 y 3 como se indica:

$$T_{permissible,ASD} = \frac{\phi N_n}{\alpha} \quad (\text{Ec-2})$$

y

$$V_{permissible,ASD} = \frac{\phi V_n}{\alpha} \quad (\text{Ec-3})$$

donde:

$T_{permissible,ASD}$  = Carga de tensión permisible, (lbf, N)

$V_{permissible,ASD}$  = Carga cortante permisible, (lbf, N)

$\phi N_n$  = Menor resistencia de diseño de un anclaje o de un grupo de anclajes en tensión como esté determinada de acuerdo con ACI 318-19 Capítulo 17, Sección 1905.7 del IBC 2024, y con la Sección [4.1](#) de este reporte, según aplique (lbf o N).

$\phi V_n$  = Menor resistencia de diseño de un anclaje o de un grupo de anclajes al cortante como esté determinada de acuerdo con ACI 318-19 Capítulo 17, Sección 1905.7 del IBC 2024, y con la Sección [4.1](#) de este reporte, según aplique (lbf o N).

$\alpha$  = Un factor de conversión calculado como promedio ponderado de los factores de carga para la combinación de carga controladora. Además,  $\alpha$  debe incluir todos los factores aplicables que se toman en cuenta para los modos de falla no dúctil y la sobre resistencia requerida.

Deben aplicarse los requerimientos para el espesor del elemento, la distancia al borde y la separación que se describen en las [Tablas 1A](#), [1B](#) y [4](#) de este reporte.

**4.2.2 Interacción de las fuerzas de tensión y de cortante:** La interacción las cargas de cortante y tensión deben ser consistentes con ACI 318-19 17.8, como se indica:

Si  $T_{aplicada} \leq 0.2T_{permissible,ASD}$ , entonces la resistencia en cortante permisible total,  $V_{permissible,ASD}$ , debe ser usada.

Si  $V_{aplicada} \leq 0.2V_{permissible,ASD}$ , entonces la resistencia en tensión permisible total,  $T_{permissible,ASD}$ , debe ser usada.

Para todos los demás casos:

$$\frac{T_{aplicada}}{T_{permissible,ASD}} + \frac{V_{aplicada}}{V_{permissible,ASD}} \leq 1.2 \quad (\text{Ec-4})$$

### 4.3 Instalación:

Los parámetros de instalación están provistos en las [Tablas 1A](#), [1B](#) y [4](#), y en las [Figuras 2A](#), [2B](#), [2C](#), [3](#), [4](#) y [5](#). Las ubicaciones de los productos Titen HD® deben cumplir con este reporte y con los planos y especificaciones aprobados por el oficial a cargo del código. Los productos Titen HD® deben instalarse estar de acuerdo con las instrucciones del fabricante publicadas y con este reporte.

Los Anclajes deben instalarse preparando un agujero piloto en el concreto utilizando un martillo giratorio electroneumático con una broca con punta de carburo que cumpla con [ANSI B212.15-1994](#). El agujero piloto y el anclaje deben tener el mismo diámetro nominal. Para Anclajes de Tornillo Titen HD® de 1/4 de pulgada (6.4 mm) y Soportes de Varilla Roscada con mango de 1/4 de pulgada (6.4mm) de diámetro, el agujero se establece a la profundidad nominal de empotramiento especificada más 1/8 de pulgada (3.2 mm). Para los Anclajes de Tornillo Titen HD® de 3/8 de pulgada (9.5 mm), Soportes de Varilla Roscada con mango de 3/8 de pulgada (9.5 mm) de diámetro y Acopladores de Varilla Roscada con mango de 3/8 de pulgada (9.5 mm) de diámetro, el agujero se establece a la profundidad nominal de empotramiento especificada más 1/4 de pulgada (6.4 mm). Para Anclajes de Tornillos Titen HD® de 1/2 pulgada (12.7 mm) y Acopladores de Varilla Roscada con mango de 1/2 pulgada (12.7 mm) de diámetro, el agujero se establece a la profundidad nominal de empotramiento especificada más 1/2 pulgada (12.7 mm). Para Anclajes de Tornillo Titen HD® de 5/8, y 3/4 de pulgada (15.9 y 19.1 mm), el agujero se establece a la profundidad nominal de empotramiento especificada más 1/2 pulgada (12.7 mm).

Limpie el polvo y residuos del agujero aplicando aire comprimido sin aceite. Los productos Titen HD® deben instalarse en el agujero a la profundidad de empotramiento especificada usando una llave de casquillo o una llave de impacto eléctrica. Las [Tablas 1A](#) y [1B](#) proveen los requerimientos para el torque máximo de instalación y el torque máximo de la llave de impacto para productos Titen HD®. Los productos Titen HD® se pueden aflojar un máximo de una vuelta y reinstalarse con la llave de casquillo o con la llave de impacto mecánico para facilitar la colocación de artefactos o la realineación.

El lado inferior de la cabeza de los Anclajes de Tornillos Titen HD® con cabeza de arandela hexagonal y con cabeza de arandela plana debe apoyarse directamente en el artefacto unido. La parte superior de los Anclajes de Tornillos Titen HD® con cabeza avellanada debe estar al ras de la superficie del artefacto unido.

El lado inferior de la cabeza de los Soportes de Varilla Roscada Titen HD® debe estar en contacto directo con la superficie de concreto.

Los Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® deben instalarse a través de elementos de madera. El lado inferior de la cabeza de los Acopladores de Varilla Roscada debe apoyarse directamente en la superficie de la madera.

Para Anclajes de Tornillos Titen HD® instalados en la parte superior del concreto de densidad normal o del concreto de arena de densidad liviana sobre ensamblajes de pisos y techos de plataformas de acero perfiladas, los parámetros de instalación están indicados en la [Tabla 4](#) y en la [Figura 5](#) de este reporte.

Para Anclajes de Tornillos y Soportes de Varilla Roscada Titen HD® instalados en el canal inferior o canal superior del soffito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal sobre de plataformas de acero perfiladas, el diámetro del agujero en la plataforma de acero no debe exceder el diámetro del agujero en el concreto en más de  $\frac{1}{8}$  de pulgada (3.2 mm).

#### 4.4 Inspección especial:

Se requiere realizar inspecciones especiales periódicas de acuerdo con la Sección [1705.1.1](#) y la Tabla [1705.3](#) del IBC 2024. El inspector especial debe realizar inspecciones periódicas durante la instalación del anclaje para verificar el tipo de anclaje, las dimensiones del anclaje, el procedimiento de limpieza del agujero, la profundidad de empotramiento, el tipo de concreto, la resistencia a la compresión del concreto, el espesor del elemento de concreto, las dimensiones de agujero, la separación de los anclajes, la distancia al borde, el torque de instalación, la clasificación de torque máximo de la llave de impacto mecánico, y el cumplimiento con las instrucciones de instalación imprimidas y proporcionadas por el fabricante. De acuerdo con “el enunciado de inspección especial”, el inspector especial debe estar presente tan frecuentemente como sea necesario.

De acuerdo con el IBC, cuando sea aplicable, deben observarse los requerimientos adicionales estipulados en las Secciones [1705](#), [1706](#) o [1707](#).

## 5.0 CONDICIONES DE USO:

Los productos Titen HD® de Simpson Strong-Tie® que se describen en este reporte deben cumplir con, o deben ser alternativas adecuadas para lo que se especifica en los códigos que se mencionan en la Sección [1.0](#) de este reporte, sujeto a las siguientes condiciones:

- 5.1 Los productos Titen HD® deben instalarse de acuerdo con las instrucciones de instalación publicadas por el fabricante y con este reporte. En caso de conflicto, prevalecerá este reporte.
- 5.2 Los tamaños, las dimensiones y las profundidades mínimas de empotramiento de los productos Titen HD® se establecen en las tablas de este reporte.
- 5.3 Los Anclajes de Tornillos y Soportes de Varilla Roscada Titen HD® deben instalarse de acuerdo con la Sección [4.3](#) de este reporte en concreto de densidad liviana y concreto de densidad normal, fisurado o no fisurado con una resistencia a la compresión,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa); o dentro del soffito de concreto de arena de densidad liviana o concreto de densidad normal fisurado o no fisurado sobre plataforma de acero perfilada con una resistencia a la compresión especificada,  $f'_c$ , de 3,000 psi (20.7 MPa).
- 5.4 Los Anclajes de Tornillos Titen HD® de  $\frac{1}{4}$  de pulgada de diámetro (6.4 mm) y  $\frac{3}{8}$  de pulgada de diámetro (9.5 mm) pueden ser instalados en la parte superior de plataformas de acero rellenas de concreto fisurado y no fisurado de densidad normal y de concreto de arena de densidad liviana con una resistencia a la compresión específica,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa).
- 5.5 Los Acopladores de Varilla Roscada Titen HD® deben instalarse de acuerdo con la Sección 4.3 de este reporte en concreto de densidad normal y densidad liviana fisurado o no fisurado con una resistencia a la compresión especificada,  $f'_c$ , de 2,500 psi a 8,500 psi (17.2 MPa a 58.6 MPa).
- 5.6 El valor de  $f'_c$  que se usa para fines de cálculo no debe exceder 8,000 psi (55.2 MPa).
- 5.7 El concreto debe alcanzar la resistencia mínima de diseño antes de la instalación de los anclajes
- 5.8 Los valores de diseño por resistencia deben establecerse de acuerdo con la Sección [4.1](#) de este reporte.
- 5.9 Los valores de diseño de tensión permisibles deben establecerse de acuerdo con la Sección [4.2](#) de este reporte.

- 5.10** La(s) separación(es) y distancia(s) al borde del producto Titen HD<sup>®</sup>, así como el espesor mínimo del concreto deben cumplir con lo establecido en las [Tablas 1, 4 y 5](#), y con las [Figuras 3, 4 y 5](#) de este reporte.
- 5.11** Los valores reportados para el Soporte de Varilla Roscada y Acopladores de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> no consideran la resistencia del elemento roscado internamente, el cual debe ser verificado por el diseñador profesional.
- 5.12** Los Anclajes de Tornillo Titen HD<sup>®</sup> de 1/4, 3/8 y 1/2 pulgada de diámetro (6.4, 9.5 and 12.7 mm) pueden ser instalados en la parte superior de plataformas de acero rellenas de concreto fisurado o no fisurado de densidad normal y de concreto de arena de densidad liviana de acuerdo con los requisitos de la [Tabla 4](#) y como se muestra en la [Figura 5](#).
- Los Anclajes de Tornillo Titen HD<sup>®</sup> de 1/4, 3/8, y 1/2 pulgada de diámetro (6.4, 9.5 y 12.7 mm) y los Soportes de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> de 1/4 y 3/8 de pulgada (6.4 y 9.5 mm) de diámetro del mango deben ser instalados a través del canal inferior de plataformas de acero rellenas de concreto de acuerdo con la [Tabla 5](#) y como se muestra en la [Figura 3](#) para los Anclajes de Tornillo Titen HD<sup>®</sup> de 3/8 y 1/2 pulgada (9.5 y 12.7 mm) de diámetro, y los Soportes de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> de 3/8 de pulgada (9.5 mm) de diámetro del mango, y en la [Figura 4](#) para los Anclajes de Tornillo y los Soportes de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> de 1/4 de pulgada de diámetro (6.4 mm).
- Los Anclajes de Tornillo Titen HD<sup>®</sup> de 1/4, 3/8, y 1/2 pulgada (6.4, 9.5 y 12.7 mm) de diámetro y los Soportes de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> de 1/4 de pulgada (6.4 mm) de diámetro del mango deben ser instalados en densidad normal a través del canal superior sobre plataformas de acero rellenas de concreto de acuerdo con la [Tabla 5](#) y como se muestra en la [Figura 4](#) para los Anclajes de Tornillo y Soportes de Varilla Roscada Titen HD<sup>®</sup> de 1/4 de pulgada (6.4 mm) de diámetro; y en la [Figura 3](#) para los Anclajes de Tornillo Titen HD<sup>®</sup> de 3/8 y 1/2 pulgada (9.5 y 12.7 mm).
- 5.13** Antes de la instalación, los cálculos y detalles que demuestren el cumplimiento con lo estipulado en este reporte deben enviarse al oficial a cargo del código. Los cálculos y detalles deben ser preparados, firmados y sellados por un diseñador profesional registrado cuando así lo requieran los estatutos de la jurisdicción donde el proyecto se va a construir.
- 5.14** Debido a que criterios de aceptación de ICC-ES para la evaluación de datos para determinar el funcionamiento de los anclajes sujetos a fatiga o a cargas de choque no están disponibles en este momento, el uso de estos productos Titen HD<sup>®</sup> bajo estas condiciones queda fuera del alcance de este reporte.
- 5.15** Los productos Titen HD<sup>®</sup> se pueden instalar en regiones de concreto donde han surgido fisuras o cuando el análisis indique que puede haber fisuras, ( $f_t > f_r$ ), sujeto a las condiciones de este reporte.
- 5.16** Los productos Titen HD<sup>®</sup> se pueden usar para resistir cargas del viento o sísmicas a corto plazo en ubicaciones indicadas como Categorías de Diseño Sísmico A a la F conforme el IBC, sujeto a las condiciones de este reporte.
- 5.17** Los productos Titen HD<sup>®</sup> no están permitidos para soportar construcciones con clasificación de resistencia al fuego. Cuando el código no lo prohíba, se permite la instalación los productos Titen HD<sup>®</sup> en construcciones con clasificación de resistencia al fuego siempre que se cumpla por lo menos una de las siguientes condiciones:
- Los anclajes se usan para soportar fuerzas sísmicas o de viento únicamente.
  - Los anclajes que soportan elementos estructurales portantes con cargas por gravedad se encuentran dentro de una envolvente con clasificación de resistencia al fuego, o una membrana con clasificación de resistencia al fuego estén protegidos por materiales aprobados con clasificación de resistencia al fuego o han sido evaluados para resistir la exposición al fuego de conformidad con normas reconocidas.
  - Los anclajes se usan para soportar elementos no estructurales
- 5.18** Los productos Titen HD<sup>®</sup> se han evaluado en su fiabilidad contra fallas por fragilidad y no se ha encontrado sensibilidad significativa al estrés inducido de fragilización por hidrógeno.
- 5.19** El uso de los productos Titen HD<sup>®</sup> con recubrimiento electrodepositado de zinc de acuerdo con ASTM B633 como se describe en las Secciones 3.1, 3.2 y 3.3 se limita a ubicaciones interiores secas.
- 5.20** Los productos Titen HD<sup>®</sup> galvanizado mecánicamente de acuerdo ASTM B695 como se describe en la Sección 3.1 están permitidos para exposiciones exteriores o ambientes húmedos, y para ubicaciones interiores donde los anclajes estén en contacto con madera tratada con conservantes y retardantes del fuego.
- 5.21** Se debe proveer inspección especial de acuerdo con la Sección [4.4](#).
- 5.22** Los productos Titen HD<sup>®</sup> son fabricados por Simpson Strong-Tie<sup>®</sup> Company, Inc., bajo un programa



aprobado de control de calidad sujeto a inspecciones por parte de ICC-ES o por una agencia de inspección debidamente acreditada que tenga una relación contractual con ICC-ES.

## 6.0 EVIDENCIA ENVIADA

Los datos conforme con los *Criterios de Aceptación de ICC-ES para Anclajes Mecánicos en Elementos de Concreto (ACI 193)* [*ICC-ES Acceptance Criteria for Mechanical Anchors in Concrete Elements AC193 (24a)*], publicado Abril de 2025, que incorpora los requisitos de ACI 355.2-19 y ACI 355.2-07, incluyendo un ensayo opcional de adecuación para la tensión sísmica y del cortante; ensayos en el sofito de plataforma de acero acanalada; ensayos de propiedades mecánicas; cálculos; y documentación de control de calidad.

## 7.0 IDENTIFICACIÓN

- 7.1 La marca de conformidad ICC-ES, el sello electrónico o el número de reporte de evaluación (ICC-ES ESR-2713) junto con el nombre, marca registrada o logotipo registrado del titular del reporte deben incluirse en el sello del producto.
- 7.2 El etiquetado de los productos debe incluir el nombre del titular del reporte o del listado, y la marca de conformidad ICC-ES. El número del listado o del reporte de evaluación (ICC-ES ESR-2713) puede utilizarse en lugar de la marca de conformidad. El empaque de los productos Titen HD<sup>®</sup> está marcado con el nombre de la Compañía Simpson Strong-Tie<sup>®</sup>, el nombre del producto (Titen HD<sup>®</sup>); tipo (Anclaje de Tornillo, Soporte de Varilla o Acoplador de Varilla), el diámetro y la longitud del Anclaje de Tornillo o diámetro del mango y diámetro de roscado interno del Soporte de Varilla y Acoplador de Varilla, según aplique, el número de catálogo correspondiente a la [Tabla 6](#) de este reporte, y el número de reporte de evaluación (ESR-2713). Además, en la cabeza de cada anclaje ostenta el símbolo ≠ y la longitud del Anclaje de Tornillo (en pulgadas).
- 7.3 La información de contacto del titular del reporte es la siguiente:

**SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.**  
**5956 WEST LAS POSITAS BOULEVARD**  
**PLEASANTON, CALIFORNIA 94588**  
**(800) 925-5099**  
[www.strongtie.com](http://www.strongtie.com)

				
Cabeza de arandela hexagonal	Cabeza avellanada	Cabeza de arandela plana		
FIGURA 1A—ANCLAJE DE TORNILLO TITEN HD®			FIGURA 1B—SOPORTE DE VARILLA ROSCADA TITEN HD®	FIGURA 1C—ACOPLADOR DE VARILLA ROSCADA TITEN HD®

TABLA 1A—INFORMACIÓN DE INSTALACIÓN DE ANCLAJES DE TORNILLO TITEN HD® Y DATOS DEL ANCLAJE<sup>1</sup>

Característica	Símbolo	Unidades	Diámetro Nominal del Anclaje de Tornillo Titen HD (pulgadas)										
			1/4	3/8	1/2	5/8	3/4						
<b>Información de instalación</b>													
Diámetro nominal	$d_b$	pulg.	1/4	3/8	1/2	5/8	3/4						
Diámetro de la broca	$d_{bit}$	pulg.	1/4	3/8	1/2	5/8	3/4						
Diámetro del Agujero del Espacio Mínimo de la Placa Base <sup>2</sup>	$d_c$	pulg.	3/8	1/2	5/8	3/4	7/8						
Torque Máximo de Instalación <sup>3</sup>	$T_{inst,max}$	pie-lbf	24	50	65	100	150						
Clasificación del Torque Máximo de la Llave de Impacto	$T_{impact,max}$	pie-lbf	125	150	340	340	385						
Profundidad Mínima del Agujero	$h_{hole}$	pulg.	1 3/4	2 5/8	2 3/4	3 1/2	3 3/4	4 1/2	4 1/2	6	4 1/2	6	6 3/4
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	1 5/8	2 1/2	2 1/2	3 1/4	3 1/4	4	4	5 1/2	4	5 1/2	6 1/4
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Distancia Crítica al Borde	$c_{ac}$	pulg.	3	6	2 11/16	3 5/8	3 9/16	4 1/2	4 1/2	6 3/8	6	6 3/8	7 5/16
Distancia Mínima al Borde	$c_{min}$	pulg.	1 1/2	1 1/2	1 3/4	1 3/4	1 3/4	1 3/4					
	para $s \geq$	pulg.	1 1/2	1 1/2	3	3	3	2 3/4	3				
Separación Mínima	$s_{min}$	pulg.	1 1/2	1 1/2	3	2	3	2 3/4	3				
	para $c \geq$	pulg.	1 1/2	1 1/2	1 3/4	3	1 3/4	1 3/4					
Espesor Mínimo del Concreto	$h_{min}$	pulg.	3 1/4	3 1/2	4	5	5	6 1/4	6	8 1/2	6	8 3/4	10
<b>Datos del Anclaje</b>													
Resistencia a la Fluencia	$f_{ya}$	psi	100,000	97,000									
Resistencia a la Tracción	$f_{uta}$	psi	125,000	110,000									
Área Mínima de Esfuerzos de Tensión y de Cortante	$A_{se}$ <sup>4</sup>	in <sup>2</sup>	0.042	0.099	0.183	0.276	0.414						
Rango de Rigidez Axial de Carga en Servicio - Concreto No Fisurado	$\beta_{uncr}$	lb/pulg.	202,000	672,000									
Rango de Rigidez Axial de Carga en Servicio - Concreto Fisurado	$\beta_{cr}$	lb/pulg.	173,000	345,000									

Para SI: 1 pulgada = 25.4 mm, 1 pie-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 pulg<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/pulg = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>La información presentada en esta tabla debe usarse en conjunto con los criterios de diseño de [ACI 318-19](#) Capítulo 17.

<sup>2</sup>El espacio libre debe cumplir con los requisitos del código aplicables para el elemento conectado.

<sup>3</sup> $T_{inst,max}$  se aplica a las instalaciones que usan una llave de torque calibrada.

<sup>4</sup> $A_{se,N} = A_{se,V} = A_{se}$

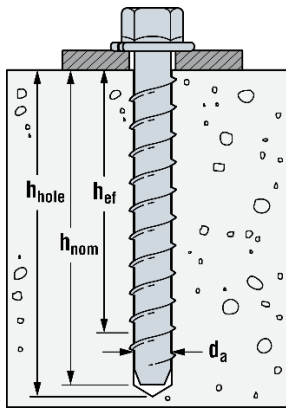


FIGURA 2A—INSTALACIÓN DEL ANCLAJE DE TORNILLO TITEN HD®

TABLA 1B—INFORMACIÓN DE INSTALACIÓN DE SOPORTES DE VARILLA ROSCADA Y ACOPLADORES DE VARILLA ROSCADA TITEN HD® Y DATOS DEL ANCLAJE<sup>1</sup>

Característica	Símbolo	Unidades	Modelo No. del Acoplador de Varilla Roscada Titen HD		Modelo No. Del Soporte de Varilla Roscada Titen HD		
			THD37634RC	THD5093437RC THD50934RC	THDB25158RH THDB37158RH	THD37212RH THD10212RH	THD50234RH
Información de instalación							
Diámetro nominal	$d_a$	pulg.	$\frac{3}{8}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{4}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{3}{8}$
Diámetro de la broca	$d_{bit}$	pulg.	$\frac{3}{8}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{4}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{3}{8}$
Diámetro del Roscado Interno	$d_{rh}$	-	$\frac{3}{8}$ -pulgada	$\frac{3}{8}$ -pulgada o $\frac{1}{2}$ -pulgada	$\frac{1}{4}$ -pulgada o $\frac{3}{8}$ -pulgada	$\frac{3}{8}$ -pulgada o 10mm	$\frac{1}{2}$ -pulgada
Torque Máximo de Instalación <sup>2</sup>	$T_{inst,max}$	pie-lbf	50	65	24	50	50
Clasificación del Torque Máximo de la Llave de Impacto	$T_{impact,max}$	pie-lbf	150	340	125	150	150
Profundidad Mínima del Agujero	$h_{hole}$	pulg.	$3\frac{1}{2}$	$4\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$2\frac{3}{4}$	3
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	$3\frac{1}{4}$	4	$1\frac{5}{8}$	$2\frac{1}{2}$	$2\frac{1}{2}$
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	2.40	2.99	1.19	1.77	1.77
Distancia Crítica al Borde	$c_{ac}$	pulg.	$3\frac{5}{8}$	$4\frac{1}{2}$	3	$2\frac{11}{16}$	$2\frac{11}{16}$
Distancia Mínima al Borde	$c_{min}$	pulg.	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$
	para $s \geq$	pulg.	3	3	$1\frac{1}{2}$	3	3
Separación Mínima	$s_{min}$	pulg.	3	2	$1\frac{1}{2}$	3	3
	para $c \geq$	pulg.	$1\frac{3}{4}$	3	$1\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$
Espesor Mínimo del Concreto	$h_{min}$	pulg.	5	$6\frac{1}{4}$	$3\frac{1}{4}$	4	$4\frac{1}{4}$
Datos del Anclaje							
Resistencia a la Fluencia	$f_{ya}$	psi	97,000		100,000	97,000	
Resistencia a la Tracción	$f_{uta}$	psi	110,000		125,000	110,000	
Área Mínima de Esfuerzo de Tensión	$A_{se}^3$	in <sup>2</sup>	0.099	0.183	0.042	0.099	0.099
Rango de Rigidez Axial de Carga en Servicio - Concreto No Fisurado	$\beta_{unfr}$	lb/pulg.	672,000		202,000	672,000	
Rango de Rigidez Axial de Carga en Servicio - Concreto Fisurado	$\beta_{fr}$	lb/pulg.	345,000		173,000	345,000	

Para SI: 1 pulgada = 25.4 mm, 1 pie-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 pulg<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/pulg = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>La información presentada en esta tabla debe usarse en conjunto con los criterios de diseño de ACI 318-19 Capítulo 17.

<sup>2</sup> $T_{inst,max}$  se aplica a las instalaciones que usan una llave de torque calibrada.

<sup>3</sup> $A_{se,N} = A_{se}$

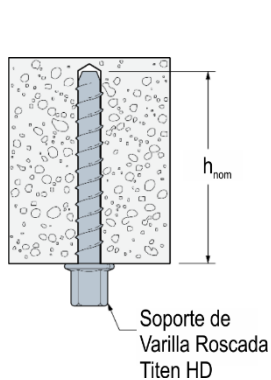
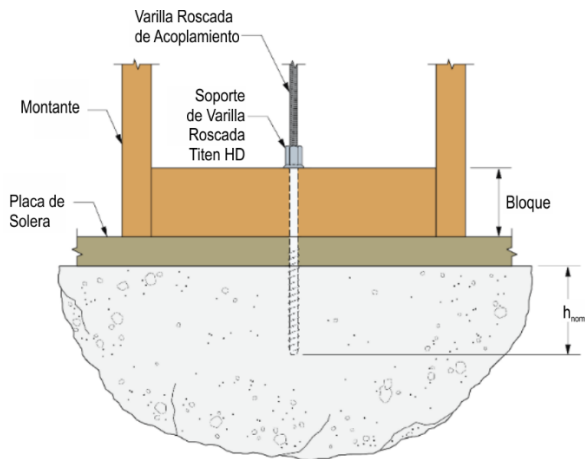


FIGURA 2B— INSTALACIÓN DEL SOPORTE DE VARILLA ROSCADA TITEN HD<sup>®</sup>



Modelo	Longitud del Mango (pulg.)	Profundidad de Empotramiento Nominal (pulg.)	Espesor de la Placa de Solera	Altura del Bloque (pulg.)
THD37634RC	6 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>	2x	2
			3x	1
THD5093437RC THD50934RC	9 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	4	2x	4 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>
			3x	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>

ALTURA DEL BLOQUE REQUERIDA

FIGURA 2C— INSTALACIÓN DEL ACOPLADOR DE VARILLA ROSCADA TITEN HD<sup>®</sup>

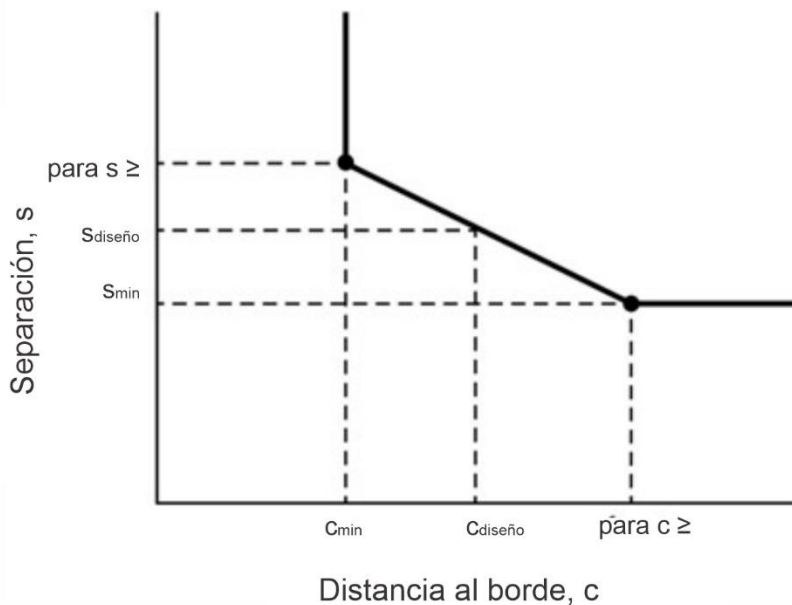


FIGURA 2D— INTERPOLACIÓN DE LA DISTANCIA MÍNIMA AL BORDE Y LA SEPARACIÓN ENTRE ANCLAJES<sup>1</sup>

<sup>1</sup>La interpolación sólo es válida para Titen HD de 1/2 pulgada de diámetro. Las combinaciones de distancia al borde y separación entre anclajes deben estar situadas en la línea diagonal o por encima y a la derecha de la misma.

TABLA 2A— VALORES DE DISEÑO DE LA RESISTENCIA A LA TENSIÓN CARACTERÍSTICA DE LOS ANCLAJES DE TORNILLO TITEN HD®<sup>1</sup>

Característica	Símbolo	Unidades	Anclaje de Tornillo Titen HD										
			Diámetro Nominal del Anclaje (pulgada)										
			1/4	3/8	1/2	5/8	3/4						
Categoría de Anclaje	1, 2 o 3	-	1										
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	1 <sup>5/8</sup>	2 <sup>1/2</sup>	2 <sup>1/2</sup>	3 <sup>1/4</sup>	3 <sup>1/4</sup>	4	4	5 <sup>1/2</sup>	4	5 <sup>1/2</sup>	6 <sup>1/4</sup>
<b>Resistencia del Acero en Tensión (ACI 318-19 17.6.1)</b>													
Resistencia a la Tensión del Acero	$N_{sa}$	lbf	5,195	10,890	20,130	30,360	45,540						
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en el Acero <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.65										
<b>Resistencia al Desprendimiento del Concreto en Tensión (ACI 318-19 17.6.2)</b>													
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Distancia Crítica al Borde	$c_{ac}$	pulg.	3	6	2 <sup>11/16</sup>	3 <sup>5/8</sup>	3 <sup>9/16</sup>	4 <sup>1/2</sup>	4 <sup>1/2</sup>	6 <sup>3/8</sup>	6	6 <sup>3/8</sup>	7 <sup>5/16</sup>
Factor de Efectividad - Concreto No Fisurado	$k_{uncr}$	-	30	24							27	24	
Factor de Efectividad - Concreto Fisurado	$k_{cr}$	-	17										
Factor de modificación	$\psi_{c,N}$	-	1.0										
Factor de Reducción de Resistencia - Falla al Desprendimiento del Concreto <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.65										
<b>Resistencia a la Extracción en Tensión (ACI 318-19 17.6.3)</b>													
Resistencia a la Extracción del Concreto No Fisurado ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,uncr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	9,810 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>
Resistencia a la Extracción del Concreto Fisurado ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,cr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	1,905 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	3,040 <sup>4</sup>	5,570 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	6,070 <sup>4</sup>	7,195 <sup>4</sup>
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en la Extracción <sup>2</sup>	$\phi_p$	-	0.65										
<b>Resistencia a la Tensión para Aplicaciones Sísmicas (ACI 318-19 17.10.3)</b>													
Resistencia Nominal a la Extracción por Cargas Sísmicas ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,eq}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	1,905 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	3,040 <sup>4</sup>	5,570 <sup>4</sup>	3,840 <sup>4</sup>	6,070 <sup>4</sup>	7,195 <sup>4</sup>
Factor de Reducción de Resistencia por Falla en la Extracción <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.65										

Para SI: 1 pulgada = 25.4 mm, 1 pie-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 pulg<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/pulg = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>La información presentada en esta tabla debe usarse en conjunto con los criterios de diseño de ACI 318-19 Capítulo 17.

<sup>2</sup>El factor de reducción de resistencia se aplica cuando se usan las combinaciones de carga del IBC o ACI 318 y se cumplen los requisitos de ACI 318-19 17.5.3.

<sup>3</sup>Como se describe en este reporte, N/A denota que la resistencia a la extracción no rige y no es necesario considerarla.

<sup>4</sup>La resistencia característica a la extracción para resistencias a la compresión mayores, debe incrementarse multiplicando el valor tabular por ( $f'_c/2,500$ )<sup>0.5</sup>.

TABLA 2B— VALORES DE DISEÑO DE LA RESISTENCIA A LA TENSIÓN CARACTERÍSTICA DE LOS SOPORTES DE VARILLA ROSCADA Y ACOPLADORES DE VARILLA ROSCADA TITEN HD®<sup>1</sup>

Característica	Símbolo	Unidades	Modelo No. del Acoplador de Varilla Roscada Titen HD		Modelo No. del Soporte de Varilla Roscada Titen HD		
			THD37634RC	THD5093437RC THD50934RC	THDB25158RH THDB37158RH	THD37212RH THD10212RH	THD50234RH
Categoría de Anclaje	1, 2 o 3	-	1				
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>	4	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>
<b>Resistencia del Acero en Tensión (ACI 318-19 17.6.1)</b>							
Resistencia a la Tensión del Acero	$N_{sa}$	lbf	10,890	20,130	5,195	10,890	10,890
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en el Acero <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.65				
<b>Resistencia al Desprendimiento del Concreto en Tensión (ACI 318-19 17.6.2)</b>							
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	2.40	2.99	1.19	1.77	1.77
Distancia Crítica al Borde	$c_{ac}$	pulg.	3 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	4 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	3	2 <sup>11</sup> / <sub>16</sub>	2 <sup>11</sup> / <sub>16</sub>
Factor de Efectividad - Concreto No Fisurado	$k_{uncr}$	-	24		30	24	
Factor de Efectividad - Concreto Fisurado	$k_{cr}$	-	17				
Factor de modificación	$\Psi_{c,N}$	-	1.0				
Factor de Reducción de Resistencia - Falla al Desprendimiento del Concreto <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.65				
<b>Resistencia a la Extracción en Tensión (ACI 318-19 17.6.3)</b>							
Resistencia a la Extracción del Concreto No Fisurado ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,uncr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	2,025 <sup>4</sup>	2,025 <sup>4</sup>
Resistencia a la Extracción del Concreto Fisurado ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,cr}$	lbf	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	1,235 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en la Extracción <sup>2</sup>	$\phi_p$	-	0.65				
<b>Resistencia a la Tensión para Aplicaciones Sísmicas (ACI 318-19 17.10.3)</b>							
Resistencia Nominal a la Extracción por Cargas Sísmicas ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,eq}$	lbf	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	1,235 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>
Factor de Reducción de Resistencia para Falla en la Extracción <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.65				

Para SI: 1 pulgada = 25.4 mm, 1 pie-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 pulg<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/pulg = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>La información presentada en esta tabla debe usarse en conjunto con los criterios de diseño de ACI 318-19 Capítulo 17.

<sup>2</sup>El factor de reducción de resistencia se aplica cuando se usan las combinaciones de carga del IBC o ACI 318 y se cumplen los requisitos de ACI 318-19 17.5.3.

<sup>3</sup>Como se describe en este reporte, N/A denota que la resistencia a la extracción no rige y no es necesario considerarla.

<sup>4</sup>La resistencia característica a la extracción para resistencias a la compresión mayores, debe incrementarse multiplicando el valor tabular por  $(f'_j/2,500)^{0.5}$ .

**TABLA 3— VALORES DE DISEÑO DE LA RESISTENCIA CARACTERÍSTICA AL CORTANTE DE LOS ANCLAJES DE TORNILLOS TITEN HD®<sup>1</sup>**

Característica	Símbolo	Unidades	Diámetro Nominal del Anclaje (pulgada)										
			<sup>1</sup> / <sub>4</sub>	<sup>3</sup> / <sub>8</sub>	<sup>1</sup> / <sub>2</sub>	<sup>5</sup> / <sub>8</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	<sup>1</sup> / <sub>4</sub>	<sup>3</sup> / <sub>8</sub>	<sup>1</sup> / <sub>2</sub>	<sup>5</sup> / <sub>8</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	
Categoría de Anclaje	1, 2 o 3	-	1										
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	<sup>1</sup> / <sub>8</sub>	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	4	4	<sup>5</sup> / <sub>2</sub>	4	<sup>5</sup> / <sub>2</sub>	<sup>6</sup> / <sub>4</sub>
<b>Resistencia de Acero en Cortante (ACI 318-19 17.7.1)</b>													
Resistencia al Cortante del Acero	$V_{sa}$	Lbf	2,020	4,460	7,455	10,000	14,950	16,840					
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en el Acero <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.60										
<b>Resistencia al Desprendimiento del Concreto en Cortante (ACI 318-19 17.7.2)</b>													
Diámetro nominal	$d_a$	pulg.	0.25	0.375	0.500	0.625	0.750						
Longitud del Apoyo de la Carga del Anclaje en Cortante	$l_e$	pulg.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Factor de Reducción de Resistencia - Falla al Desprendimiento del Concreto <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.70										
<b>Resistencia al Arrancamiento del Concreto en Cortante (ACI 318-19 17.7.3)</b>													
Coefficiente para la Resistencia al Arrancamiento	$k_{cp}$	-	1.0				2.0						
Factor de Reducción de Resistencia - Falla por Arrancamiento en el Concreto <sup>2</sup>	$\phi_{cp}$	-	0.70										
<b>Resistencia al Cortante para Aplicaciones Sísmicas (ACI 318-19 17.10.3)</b>													
Resistencia al Cortante de un Anclaje para Cargas Sísmicas ( $f'_c=2,500$ psi)	$V_{sa,eq}$	Lbf	1,695	2,855	4,790	8,000	9,350						
Factor de Reducción de Resistencia - Falla en el Acero <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.60										

Para SI: 1 pulgada = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>La información presentada en esta tabla debe usarse en conjunto con los criterios de diseño de ACI 318-19 Capítulo 17.

<sup>2</sup>El factor de reducción de resistencia se aplica cuando se usan las combinaciones de carga del IBC o ACI 318 y se cumplen los requisitos de ACI 318-19 17.5.3.

**TABLA 4— INFORMACIÓN PARA LA INSTALACIÓN DE ANCLAJES DE TORNILLOS TITEN HD® EN LA PARTE SUPERIOR DE ENSAMBLAJES DE PISOS Y TECHOS DE PLATAFORMAS DE ACERO PERFILADAS RELLENAS DE CONCRETO<sup>1,2,3,4</sup>**

Información de Diseño	Símbolo	Unidades	Diámetro Nominal del Anclaje (pulgada)			
			<sup>1</sup> / <sub>4</sub>	<sup>3</sup> / <sub>8</sub>	<sup>1</sup> / <sub>2</sub>	
			Figura 5	Figura 5	Figura 5	Figura 5
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	<sup>1</sup> / <sub>8</sub>	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	4
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	1.19	1.77	2.35	2.99
Espesor Mínimo del Concreto <sup>5</sup>	$h_{min,deck}$	pulg.	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	<sup>4</sup> / <sub>2</sub>	<sup>4</sup> / <sub>2</sub>
Distancia Crítica al Borde	$C_{ac,deck,top}$	pulg.	<sup>3</sup> / <sub>4</sub>	<sup>7</sup> / <sub>4</sub>	9	9
Distancia Mínima al Borde	$C_{min,deck,top}$	pulg.	<sup>3</sup> / <sub>2</sub>	3	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>	<sup>2</sup> / <sub>2</sub>
Separación Mínima	$S_{min,deck,top}$	pulg.	<sup>3</sup> / <sub>2</sub>	3	3	3

Para SI: 1 pulgada = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>La instalación debe cumplir con las Secciones 3.5, 4.1.10, 4.3, 5.4, y 5.12, y con la Figura 5 de este reporte.

<sup>2</sup>La capacidad del diseño debe estar basada en cálculos de acuerdo con los valores en las Tablas 2A y 3 de este reporte.

<sup>3</sup>La profundidad mínima del canal (distancia de la parte superior a la parte inferior del canal) es de <sup>1</sup>/<sub>2</sub> pulgadas, vea la Figura 5.

<sup>4</sup>El espesor de la plataforma de acero debe ser calibre 20 mínimo.

<sup>5</sup>El espesor mínimo del concreto ( $h_{min,deck}$ ) se refiere al espesor del concreto por encima del canal superior, vea la Figura 5.

**TABLA 5—VALORES DE DISEÑO DE TENSIÓN Y CORTANTE CARACTERÍSTICO DE LOS ANCLAJES DE TORNILLO Y SOPORTES DE VARILLA ROSCADA TITEN HD® PARA EL SOFITO DE ENSAMBLAJES DE PLATAFORMA DE ACERO RELLENO CON CONCRETO 1,5 y 6**

Característica	Símbolo	Unidades	Diámetro Nominal del Anclaje (pulgada) del Anclaje de Tornillo Titen HD/Modelo No. del Soporte de Varilla Roscada Titen HD													
			Canal Inferior								Canal Superior					
			Figura 4			Figura 3					Figura 4		Figura 3			
			1/4	THDB25158RH THDB37158RH	3/8	1/2	THD37212RH THD10212RH	THD50234RH	1/4	THDB25158RH THDB37158RH	3/8	1/2				
Profundidad Mínima del Agujero	$h_{hole}$	pulg.	1 3/4	2 5/8	1 3/4	2 1/8	2 3/4	2 1/2	4	2 3/4	3	1 3/4	2 5/8	1 3/4	2 1/8	2 1/2
Profundidad de Empotramiento Nominal	$h_{nom}$	pulg.	1 5/8	2 1/2	1 5/8	1 7/8	2 1/2	2	3 1/2	2 1/2	2 1/2	1 5/8	2 1/2	1 5/8	1 7/8	2
Profundidad de Empotramiento Efectiva	$h_{ef}$	pulg.	1.19	1.94	1.19	1.23	1.77	1.29	2.56	1.77	1.77	1.19	1.94	1.19	1.23	1.29
Resistencia a la Extracción, Concreto Fisurado <sup>2,7</sup>	$N_{p,deck,cr}$	lbf	420	535	420	375	870	905	2040	870	870	655	1195	655	500	1700
Resistencia a la Extracción, Concreto No Fisurado <sup>3,7</sup>	$N_{p,deck,uncr}$	lbf	995	1275	995	825	1905	1295	2910	1430	1430	1555	2850	1555	1095	2430
Resistencia de Acero en Cortante <sup>4</sup>	$V_{sa,deck}$	lbf	1335	1745	N/A	2240	2395	2435	4430	N/A	N/A	2010	2420	N/A	4180	7145
Resistencia de Acero en Cortante, Sísmico <sup>4</sup>	$V_{sa,deck,eq}$	lbf	870	1135	N/A	1434	1533	1565	2846	N/A	N/A	1305	1575	N/A	2676	4591

Para SI: 1 pulgada = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>La instalación debe cumplir con las Secciones 3.5, 4.1.10, 4.3, 5.4, y 5.12, y con las Figuras 3 y 4 de este reporte.

<sup>2</sup>Los valores listados deben usarse de acuerdo con la Sección 4.1.4 y 4.1.8.2 de este reporte.

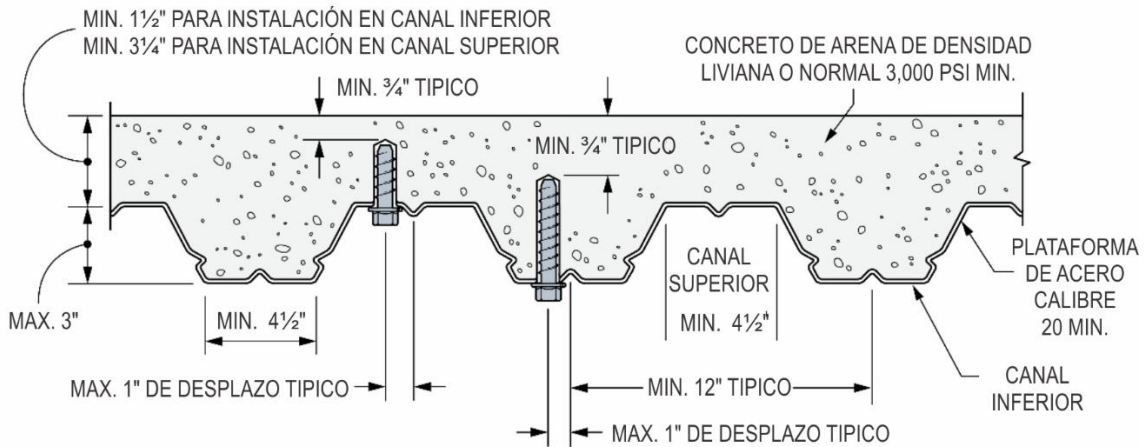
<sup>3</sup>Los valores listados deben usarse de acuerdo con la Sección 4.1.4 de este reporte.

<sup>4</sup>Los valores listados deben usarse de acuerdo con la Sección 4.1.5 y 4.1.8.3 de este reporte.

<sup>5</sup>Los valores para  $\phi_p$  (factor de reducción de la resistencia a la extracción) se pueden encontrar en la Tabla 2A y 2B y el valor para  $\phi_{sa}$  (factor de reducción para la resistencia de acero en cortante) se puede encontrar en la Tabla 3.

<sup>6</sup>La separación mínima de anclaje a lo largo del canal debe ser mayor de  $3h_{ef}$  o 1.5 veces el ancho del canal de acuerdo con la Sección 4.1.10 de este reporte.

<sup>7</sup>La resistencia a la extracción característica para resistencias a la compresión mayor debe incrementarse multiplicando el valor tabular por  $(f'_c / 3,000 \text{ psi})^{0.5}$ .



**FIGURA 3—INSTALACIÓN DE ANCLAJES DE TORNILLOS DE 3/8 DE PULGADA Y DE 1/2 PULGADA DE DIÁMETRO DEL MANGO Y SOPORTES DE VARILLA ROSCADA EN EL SOFITO DE CONCRETO SOBRE UN PISO DE PLATAFORMA DE ACERO PERFILADA Y ENSAMBLAJES DE TECHO (1 pulg = 25.4 mm)**



TABLA 6— INFORMACIÓN DE IDENTIFICACIÓN DE LOS ANCLAJES DE TORNILLO Y SOPORTES DE VARILLA ROSCADA TITEN HD®

Tamaño del Anclaje	Tipo de Cabeza	Número de Catálogo
1/4"	Hexagonal	THDB25xxxH
	Avellanada	THDB25xxxCS
3/8"	Hexagonal	THD37xxxH
	Hexagonal – Galvanizado mecánicamente	THD37xxxHMG
	Avellanada	THD37xxxCS
1/2"	Hexagonal	THD50xxxH
	Hexagonal – Galvanizado mecánicamente	THD50xxxHMG
	Plana	THD50xxxWH
	Plana – Galvanizado mecánicamente	THD50xxxWHMG
5/8"	Hexagonal	THDB62xxxH
	Hexagonal – Galvanizado mecánicamente	THDB62xxxHMG
	Plana	THDB62xxxWH
	Plana – Galvanizado mecánicamente	THDB62xxxWHMG
3/4"	Hexagonal	THD75xxxH
	Hexagonal – Galvanizado mecánicamente	THD75xxxHMG
1/4" de diámetro del mango / Soporte de Varilla Roscada de 1/4"	Soporte de Varilla Roscada	THDB25158RH
1/4" de diámetro del mango / Soporte de Varilla Roscada de 3/8"	Soporte de Varilla Roscada	THDB37158RH
3/8" de diámetro del mango / Soporte de Varilla Roscada de 3/8"	Soporte de Varilla Roscada	THD37212RH
3/8" de diámetro del mango / Soporte de Varilla Roscada de 1/2"	Soporte de Varilla Roscada	THD50234RH
3/8" de diámetro del mango / Soporte de Varilla Roscada de 10 mm	Soporte de Varilla Roscada	THD10212RH
3/8" de diámetro del mango / Acoplador de Varilla Roscada de 3/8"	Acoplador de Varilla Roscada	THD37634RC
1/2" de diámetro del mango / Acoplador de Varilla Roscada de 3/8"	Acoplador de Varilla Roscada	THD5093437RC
1/2" de diámetro del mango / Acoplador de Varilla Roscada de 1/2"	Acoplador de Varilla Roscada	THD50934RC

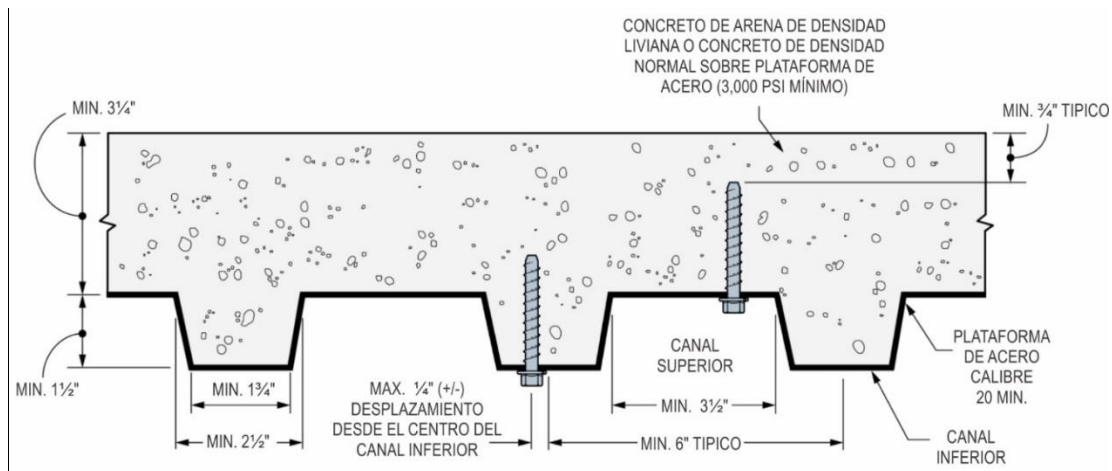
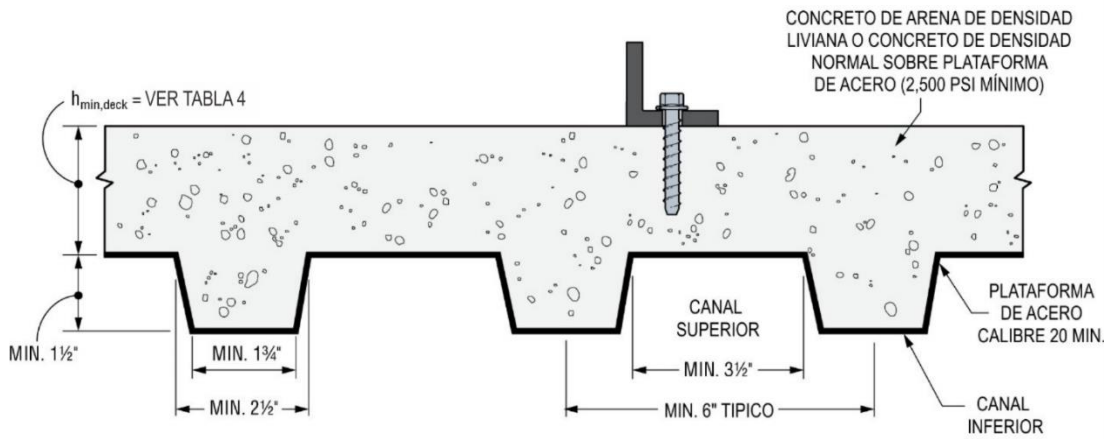


FIGURA 4—INSTALACIÓN DE ANCLAJES DE TORNILLOS DE 1/4 DE PULGADA DE DIÁMETRO DEL MANGO Y SOPORTES DE VARILLAS ROSCADAS EN EL SOFITO SOBRE PLATAFORMAS DE ACERO PERFILADAS EN ENSAMBLAJES DE PISOS Y TECHOS (1 in = 25.4 mm)



**FIGURA 5—INSTALACIÓN DE ANCLAJES DE TORNILLOS DE 1/4 DE PULGADA, 3/8 DE PULGADA Y 1/2 PULGADA DE DIÁMETRO DEL MANGO EN LA PARTE SUPERIOR DE ENSAMBLAJES DE PISOS Y TECHOS DE PLATAFORMAS DE ACERO PERFILADAS RELLENAS DE CONCRETO (1 pulg = 25.4 mm)**

**TABLA 7— SECCIONES APLICABLES DEL IBC EN CADA EDICIÓN DEL IBC**

IBC 2024	IBC 2021	IBC 2018	IBC 2015
Sección 1605.1		Sección 1605.2 o 1605.3	
Sección 1705			
Sección 1705.1.1 y Tabla 1705.3			
Sección 1706			
Sección 1707			
Sección 1901.3			
Secciones 1903 y 1905			
Sección 1905.7	Sección 1905.1.8		

**TABLA 8— SECCIONES APLICABLES DE ACI 318 SEGÚN CADA EDICIÓN DEL IBC**

IBC 2024	IBC 2021	IBC 2018	IBC 2015
<b>ACI 318-19</b>		<b>ACI 318-14</b>	
2.3			2.3
5.3			5.3
Capítulo 17		Capítulo 17	
17.2.4			17.2.6
17.3.1			17.2.7
17.5.1.2			17.3.1
17.5.3			17.3.3
17.6			17.4
17.6.1			17.4.1
17.6.1.2			17.4.1.2
17.6.2			17.4.2
17.6.2.2			17.4.2.2
17.6.2.5.1(a)			17.4.2.6
17.6.3			17.4.3
17.6.3.1			17.4.3.1
17.6.3.2.1			17.4.3.2
17.6.3.3			17.4.3.6
17.7			17.5
17.7.1			17.5.1
17.7.1.2			17.5.1.2
Ec. 17.7.1.2b			Ec. 17.5.1.2b
17.7.2			17.5.2
17.7.2.1.2			17.5.2.4
17.7.2.2.1			17.5.2.2
17.7.2.3.1			17.5.2.5
17.7.2.4.1			17.5.2.6
17.7.2.5.1			17.5.2.7
17.7.3			17.5.3
17.8			17.6
17.9.2			17.7.1 y 17.7.3
17.9.4			17.7.5
17.9.5			17.7.6
17.10			17.2.3
17.10.3			17.2.3.3
17.10.5			17.2.3.4
17.10.6			17.2.3.5

# ICC-ES Evaluation Report

ESR-2713

Reissued September 2024

Revised April 2025

Subject to renewal September 2025



This report also contains:

- [City of LA Supplement](#)

- [FL Supplement w/HVHZ](#)

ICC-ES Evaluation Reports are not to be construed as representing aesthetics or any other attributes not specifically addressed, nor are they to be construed as an endorsement of the subject of the report or a recommendation for its use. There is no warranty by ICC Evaluation Service, LLC, express or implied, as to any finding or other matter in this report, or as to any product covered by the report.

Copyright © 2025 ICC Evaluation Service, LLC. All rights reserved.

<p><b>DIVISION: 03 00 00—</b> <b>CONCRETE</b></p> <p><b>Section: 03 16 00—</b> <b>Concrete Anchors</b></p> <p><b>DIVISION: 05 00 00—</b> <b>METALS</b></p> <p><b>Section: 05 05 19—</b> <b>Post-Installed Concrete Anchors</b></p>	<p><b>REPORT HOLDER:</b></p> <p><b>SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.</b></p> 	<p><b>EVALUATION SUBJECT:</b></p> <p><b>TITEN HD® SCREW ANCHOR, TITEN HD® ROD HANGER AND TITEN HD® ROD COUPLER FOR CRACKED AND UNCRACKED CONCRETE</b></p>	
--	--	---	---

## 1.0 EVALUATION SCOPE

Compliance with the following codes:

- 2024, 2021, 2018 and 2015 *International Building Code®* (IBC)
- 2024, 2021, 2018 and 2015 *International Residential Code®* (IRC)

Main references of this report are for the 2024 IBC and IRC. See [Table 7](#) and [Table 8](#) for applicable sections of the code for previous IBC and IRC editions.

Property evaluated:

Structural

## 2.0 USES

The Simpson Strong-Tie® Titen HD® Screw Anchor is used as anchorage to resist static, wind and seismic (Seismic Design Categories A through F) tension and shear loads when installed into cracked and uncracked normal-weight concrete and lightweight concrete members having a specified compressive strength,  $f'_c$ , from 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa); and when installed into the soffit of cracked and uncracked sand-lightweight or normal-weight concrete over profile steel deck having a minimum specified compressive strength,  $f'_c$ , of 3,000 psi (20.7 MPa). The Titen HD® Screw Anchor is used to fasten miscellaneous building materials to the concrete. The 1/4-, 3/8- and 1/2-inch-diameter (6.4, 9.5 and 12.7 mm) screw anchors may be installed in the topside of cracked and uncracked normal-weight or sand-lightweight concrete-filled steel deck having a minimum member thickness,  $h_{min,deck}$ , as noted in [Table 4](#) of this report, and a specified compressive strength,  $f'_c$ , of 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa).

The Simpson Strong-Tie Titen HD® Rod Hanger is used as anchorage to resist static, wind and seismic (Seismic Design categories A through F) tension loads when installed into cracked and uncracked normal-weight concrete and lightweight concrete members having a specified compressive strength,  $f'_c$ , from 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 Mpa to 58.6 Mpa); and when installed into the soffit of cracked and uncracked sand-lightweight or normal-weight concrete over profile steel deck having a minimum specified compressive strength,  $f'_c$ , of 3,000 psi (20.7 MPa). The Titen HD® Rod Hanger is used to attach threaded rod to concrete for the purpose of hanging pipes, HVAC equipment and other similar building components.

The Simpson Strong-Tie Titen HD<sup>®</sup> Rod Coupler is used as anchorage to resist static, wind and seismic (Seismic Design categories A through F) tension loads when installed into cracked and uncracked normal-weight and lightweight concrete members having a specified compressive strength,  $f'_c$ , from 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa). The Titen HD<sup>®</sup> Rod Coupler is used in conjunction with a rod tiedown system for wood framed structures.

The Simpson Strong-Tie<sup>®</sup> Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors, Rod Hangers and Rod Couplers (collectively referred to as Titen HD<sup>®</sup> products) are alternatives to anchors described in Section 1901.3 of the IBC. The anchors may also be used where an engineered design is submitted in accordance with Section R301.1.3 of the IRC.

## 3.0 DESCRIPTION

### 3.1 Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor:

The Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor is a carbon steel threaded anchor with a hex-washer head, a countersunk head or a flat-washer head. The screw anchor is manufactured from heat-treated steel complying with SAE J403 Grade 10B21, and either has an electrodeposited coating of zinc, minimum thickness 0.0002 inch (5  $\mu$ m) in accordance with ASTM B633, SC1, Type III or is mechanically galvanized in accordance with ASTM B695, Class 65, Type I. Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors with electrodeposited zinc coating are available with nominally  $1/4$ -,  $3/8$ -,  $1/2$ -,  $5/8$ -, and  $3/4$ -inch (6.4, 9.5, 12.7, 15.9 and 19.1 mm) shank diameters with a hex-washer head, with  $1/4$ - and  $3/8$ -inch (6.4 and 9.5 mm) shank diameters with a countersunk head and with  $1/2$ - and  $5/8$ - inch (12.7 and 15.9 mm) shank diameters with a flat-washer head. Mechanically galvanized Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors are available with nominally  $3/8$ -,  $1/2$ -,  $5/8$ -, and  $3/4$ -inch (9.5, 12.7, 15.9 and 19.1 mm) shank diameters with a hex-washer head and with  $1/2$ - and  $5/8$ - inch (12.7 and 15.9 mm) shank diameters with a flat-washer head. Figure 1A illustrates a typical Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor. Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors are available in various lengths for each diameter. Refer to Table 6 for catalog number information.

### 3.2 Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger:

The Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger is a carbon steel threaded anchor with an oversized hex-washer head that is internally threaded. The rod hanger is manufactured from heat-treated steel complying with SAE J403 Grade 10B21, and has an electrodeposited coating of zinc, minimum thickness 0.0002 inch (5  $\mu$ m), in accordance with ASTM B633, SC1, Type III. The Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger is available with a nominally  $1/4$ -inch (6.4 mm) shank diameter with  $1/4$ -inch or  $3/8$ -inch diameter (6.4 mm or 9.5 mm) internal threads, and with a  $3/8$ -inch (9.5 mm) shank diameter with  $3/8$ -inch (9.5 mm), 10 mm diameter or  $1/2$ -inch-diameter (12.7 mm) internal threads. Figure 1B illustrates the Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger. Refer to Table 6 for catalog number information.

### 3.3 Titen HD<sup>®</sup> Rod Coupler:

The Titen HD<sup>®</sup> Rod Coupler is a carbon steel threaded anchor with an extended shank and an oversized hex-washer head that is internally threaded. The rod coupler is manufactured from heat-treated steel complying with SAE J403 Grade 10B21, and has an electrodeposited coating of zinc, minimum thickness 0.0002 inch (5  $\mu$ m), in accordance with ASTM B633, SC1, Type III. The Titen HD<sup>®</sup> Rod Couplers are available with a nominally  $3/8$ -inch (9.5 mm) shank diameter with  $3/8$ -inch diameter (9.5 mm) internal threads, and with a  $1/2$ -inch (12.7 mm) shank diameter with  $3/8$ -inch or  $1/2$ -inch-diameter (9.5 mm or 12.7 mm) internal threads. Figure 1C illustrates the Titen HD<sup>®</sup> Rod Coupler. Refer to Table 6 for catalog number information.

### 3.4 Concrete:

Normal-weight and lightweight concrete must comply with Sections 1903 and 1905 of the IBC.

### 3.5 Profile Steel Deck:

The profile steel deck must comply with the applicable configuration in Figures 3, 4, and 5 of this report and have a minimum base steel thickness of 0.035 inch (0.889 mm). Steel deck in Figure 3 must comply with ASTM A653/A653M SS Grade 33, and have a minimum yield strength of 33 ksi (228 MPa). Steel deck in Figures 4 and 5 must comply with ASTM A653/A653M SS Grade 50 and have a minimum yield strength of 50 ksi (345 MPa).

## 4.0 DESIGN AND INSTALLATION

### 4.1 Strength Design:

**4.1.1 General:** Design strength of the Titen HD<sup>®</sup> products complying with the 2024 IBC as well as Section R301.1.3 of the 2024 IRC, must be determined in accordance with ACI 318-19 Section 17 and this report.

Design parameters provided in Tables 1 through 5 and in Figures 2 through 5 of this report are based on the 2024 IBC (ACI 318-19) unless noted otherwise in Sections 4.1.1 through 4.1.12 of this report.

The strength design of Titen HD<sup>®</sup> products must comply with ACI 318-19 17.5.1.2, except as required in ACI 318-19 17.10. Strength reduction factors,  $\phi$ , as given in ACI 318-19 17.5.3 and noted in [Tables 2A, 2B, 3](#) and [5](#) of this report, must be used for load combinations calculated in accordance with Section [1605.1](#) of the 2024 IBC and Section 5.3 of ACI 318-19. The value of  $f'_c$  used in the calculations must be limited to a maximum of 8,000 psi (55.2 MPa), in accordance with ACI 318-19 17.3.1.

**4.1.2 Requirements for Static Steel Strength in Tension:** The nominal steel strength of a single Titen HD<sup>®</sup> product in tension,  $N_{sa}$ , calculated in accordance with ACI 318-19 17.6.1.2 is given in [Tables 2A](#) or [2B](#) of this report. The strength reduction factor,  $\phi$ , corresponding to a brittle steel element must be used for all Titen HD<sup>®</sup> products, as given in [Tables 2A](#) and [2B](#).

**4.1.3 Requirements for Static Concrete Breakout Strength in Tension:** The nominal concrete breakout strength of a single Titen HD<sup>®</sup> product or a group of products in tension,  $N_{cb}$  or  $N_{cbg}$ , respectively, must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.6.2 with modifications as described in this section. The basic concrete breakout strength of a single Titen HD<sup>®</sup> product in tension in cracked concrete,  $N_b$ , must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.6.2.2 using the values of  $h_{ef}$  and  $k_{cr}$  as given in [Tables 2A](#) or [2B](#) of this report. The nominal concrete breakout strength in tension in regions where analysis indicates no cracking in accordance with ACI 318-19 17.6.2.5.1(a) must be calculated with the value of  $k_{uncr}$  as given in [Tables 2A](#) or [2B](#) of this report and with  $\Psi_{c,N} = 1.0$ .

Determination of concrete breakout strength in accordance with ACI 318-19 17.6.2 is not required for Titen HD<sup>®</sup> products installed in the lower flute or upper flute of the soffit of profile steel deck floor and roof assemblies with sand-lightweight or normal-weight concrete fill as shown in [Figures 3](#) or [4](#).

**4.1.4 Requirements for Static Pullout Strength in Tension:** The nominal pullout strength of a single Titen HD<sup>®</sup> product or a group of products in tension in accordance with ACI 318-19 17.6.3.1 and 17.6.3.2.1 in cracked and uncracked concrete,  $N_{p,cr}$  and  $N_{p,uncr}$ , respectively, is given in [Table 2A](#) or [2B](#) of this report and must be used in lieu of  $N_p$ . In regions of a concrete member where analysis indicates no cracking at service level loads in accordance with ACI 318-19 17.6.3.3 the nominal pullout strength in uncracked concrete,  $N_{p,uncr}$ , applies. Where values for  $N_{p,cr}$  or  $N_{p,uncr}$  are not provided in [Tables 2A](#) or [2B](#), the pullout strength does not need to be considered in design.

The nominal pullout strength in cracked concrete for Titen HD<sup>®</sup> products installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normalweight concrete filled profile steel deck floor and roof assemblies as shown in [Figures 3](#) and [4](#),  $N_{p,deck,cr}$ , is given in [Table 5](#).  $N_{p,deck,cr}$  must be used in lieu of  $N_{p,cr}$ . In regions of a concrete member where analysis indicates no cracking in accordance with ACI 318-19 17.6.3.3, the nominal pullout strength in uncracked concrete  $N_{p,deck,uncr}$  applies in lieu of  $N_{p,uncr}$ .

The value of  $\Psi_{c,p}$  equals 1.0 for all design cases.

**4.1.5 Requirements for Static Steel Strength in Shear:** The nominal steel strength in shear,  $V_{sa}$ , of a single Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor in accordance with ACI 318-19 17.7.1.2 is given in [Table 3](#) of this report and must be used in lieu of the values derived by calculation from ACI 318-19 Eq. 17.7.1.2b. The strength reduction factor,  $\phi$ , corresponding to a brittle steel element must be used for all Screw Anchors, as described in [Table 3](#).

The nominal shear strength,  $V_{sa,deck}$ , of a single Screw Anchor installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normalweight concrete filled profile steel deck floor and roof assemblies, as shown in [Figures 3](#) and [4](#), is given in [Table 5](#).

Steel shear strengths for Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers and Rod Couplers have not been evaluated and are outside the scope of this report.

**4.1.6 Requirements for Static Concrete Breakout Strength in Shear:** The nominal concrete breakout strength in shear of a single Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor or group of Screw Anchors,  $V_{cb}$  or  $V_{cbg}$ , respectively, must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.7.2 with modifications as described in this section. The basic concrete breakout strength in shear of a single Screw Anchor in cracked concrete,  $V_b$ , must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.7.2.2.1 using the values of  $l_e$  and  $d_a$  as given in [Table 3](#) of this report. The modification factors in ACI 318-19 17.7.2.1.2, 17.7.2.3.1, 17.7.2.4.1 and 17.7.2.5.1 must be applied to the basic breakout strength in shear,  $V_b$ , as applicable.

For Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors installed in the topside of concrete-filled steel deck assemblies, as shown in [Figure 5](#), the nominal concrete breakout strength of a single Screw Anchor or group of Screw Anchors in shear,  $V_{cb}$  or  $V_{cbg}$ , respectively, must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.7.2 using the actual member thickness,  $h_{min,deck}$ , in the determination of  $A_{vc}$ . Minimum topping thickness for Screw Anchors in the topside of concrete-filled steel deck assemblies is given in [Table 4](#) of this report.

Calculation of the concrete breakout strength in accordance with ACI 318-19 17.7.2 is not required for Screw Anchors installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normal-weight concrete filled profile steel deck floor and roof assemblies, as shown in [Figures 3](#) and [4](#).

Concrete breakout strength in shear for Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers and Rod Couplers has not been evaluated and is outside the scope of this report.

**4.1.7 Requirements for Static Concrete Pryout Strength in Shear:** The nominal concrete pryout strength for a single Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor or group of Screw Anchors,  $V_{cp}$  or  $V_{cpg}$ , respectively, must be calculated in accordance with ACI 318-19 17.7.3 using the coefficient for pryout strength,  $k_{cp}$ , provided in [Table 3](#) of this report and the value of nominal breakout strength in tension of a single Screw Anchor or group Screw Anchors,  $N_{cb}$  or  $N_{cbg}$ , as calculated in Section [4.1.3](#) of this report.

For Screw Anchors installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normal weight concrete filled profile steel deck floor and roof assemblies, as shown in [Figures 3](#) and [4](#), calculation of the concrete pryout strength in accordance with ACI 318-19 17.7.3 is not required.

Concrete pryout strength in shear for Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers and Rod Couplers has not been evaluated and is outside the scope of this report.

#### 4.1.8 Requirements for Seismic Design:

**4.1.8.1 General:** When the Titen HD<sup>®</sup> product design includes seismic loads, the design must be performed in accordance with ACI 318-19 17.10. Modifications to ACI 318-19 17.10 must be applied under Section 1905.7 of the IBC.

Except for use in Seismic Design Category A or B of the IBC, design strengths must be determined presuming the concrete is cracked unless it can be demonstrated that the concrete remains uncracked.

The nominal steel strength and nominal concrete breakout strength of Titen HD<sup>®</sup> products in tension, and the nominal concrete breakout strength and pryout strength of Screw Anchors in shear, must be calculated according to ACI 318-19 17.6 and 17.7, respectively, taking into account the corresponding values in [Tables 1](#) through [5](#) of this report.

The Titen HD<sup>®</sup> products comply with ACI 318-19 2.3, as applicable, as brittle steel elements and must be designed in accordance with ACI 318-19 17.10.5 or 17.10.6.

**4.1.8.2 Seismic Tension:** The nominal steel strength and concrete breakout strength in tension must be determined in accordance with ACI 318-19 17.6.1 and 17.6.2 as described in Sections [4.1.2](#) and [4.1.3](#) of this report. In accordance with ACI 318-19 17.6.3.2.1 the appropriate value for nominal pullout strength in tension for seismic loads,  $N_{p,eq}$  or  $N_{p,deck,cr}$ , described in [Tables 2A](#), [2B](#) and [5](#) of this report, must be used in lieu of  $N_p$ .

**4.1.8.3 Seismic Shear:** The nominal concrete breakout and concrete pryout strength in shear must be determined in accordance with ACI 318-19 17.7.2 and 17.7.3 as described in Sections [4.1.6](#) and [4.1.7](#) of this report. In accordance with ACI 318-19 17.7.1.2 the appropriate value for nominal steel strength in shear for seismic loads,  $V_{sa,eq}$ , or  $V_{sa,deck,eq}$  described in [Tables 3](#) and [5](#) of this report, must be used in lieu of  $V_{sa}$ .

**4.1.9 Interaction of Tensile and Shear Forces:** Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors or groups of Screw Anchors that are subjected to combined axial (tensile) and shear loadings must be designed in accordance with ACI 318-19 17.8.

**4.1.10 Requirements for Minimum Member Thickness, Minimum Titen HD<sup>®</sup> Product Spacing and Minimum Edge Distance:** For Titen HD<sup>®</sup> products, in lieu of ACI 318-19 17.9.2 values of  $c_{min}$  and  $s_{min}$  provided in [Tables 1A](#) and [1B](#) of this report must be used. In lieu of ACI 318-19 17.9.4, minimum member thickness,  $h_{min}$ , must comply with [Tables 1A](#) and [1B](#) of this report, as applicable. For the ½-inch-diameter Titen HD, additional combinations for minimum edge distance,  $c_{min}$ , and minimum spacing,  $s_{min}$ , may be derived by linear interpolation between the given boundary values as given in [Tables 1A](#) and [1B](#) and as shown in [Figure 2D](#) of this report.

For Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors installed in the topside of normal-weight or sand-lightweight concrete over profile steel deck floor and roof assemblies, installation parameters are provided in [Table 4](#) and [Figure 5](#) of this report.

For Screw Anchors and Rod Hangers installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normal-weight concrete filled profile steel deck floor and roof assemblies, details in [Figures 3](#) and [4](#) must be observed. The minimum Screw Anchor or Rod Hanger spacing along the flute must be the greater of  $3h_{ef}$  or 1.5 times the flute width.

**4.1.11 Requirements for Critical Edge Distance:** In applications where  $c < c_{ac}$  and supplemental reinforcement to control splitting of the concrete is not present, the concrete breakout strength in tension for uncracked concrete, calculated according to ACI 318-19 17.6.2 must be further multiplied by the factor  $\psi_{cp,N}$  given by Eq-1:

$$\psi_{cp,N} = \frac{c}{c_{ac}} \quad (\text{Eq-1})$$

whereby the factor  $\psi_{cp,N}$  need not be taken less than  $\frac{1.5h_{ef}}{c_{ac}}$ . For all other cases,  $\psi_{cp,N} = 1.0$ . In lieu of using ACI 318-19 17.9.5, values of  $c_{ac}$  provided in [Tables 1A](#), [1B](#) and [4](#) of this report must be used.

**4.1.12 Lightweight Concrete:** For the use of Titen HD<sup>®</sup> products in lightweight concrete, the modification factor  $\lambda_a$  equal to  $0.8\lambda$  is applied to all values of  $\sqrt{f'_c}$  affecting  $N_n$  and  $V_n$ .

For Titen HD<sup>®</sup> products installed in the soffit of sand-lightweight concrete-filled steel deck and floor and roof assemblies, further reduction of the pullout values provided in this report is not required.

## 4.2 Allowable Stress Design (ASD):

**4.2.1 General:** Where design values for use with allowable stress design (working stress design) load combinations in accordance with Section 1605.1 of the 2024 IBC are required, these are calculated using Eq-2 and Eq-3 as follows:

$$T_{allowable,ASD} = \frac{\phi N_n}{\alpha} \quad (\text{Eq-2})$$

and

$$V_{allowable,ASD} = \frac{\phi V_n}{\alpha} \quad (\text{Eq-3})$$

where:

$T_{allowable,ASD}$  = Allowable tension load, (lbf, N)

$V_{allowable,ASD}$  = Allowable shear load, (lbf, N)

$\phi N_n$  = Lowest design strength of an anchor or anchor group in tension as determined in accordance with ACI 318-19 Chapter 17, 2024 IBC Section 1905.7, and Section [4.1](#) of this report, as applicable (lbf or N).

$\phi V_n$  = Lowest design strength of an anchor or anchor group in shear as determined in accordance with ACI 318-19 Chapter 17, 2024 IBC Section 1905.7, and Section [4.1](#) of this report, as applicable (lbf or N).

$\alpha$  = A conversion factor calculated as a weighted average of the load factors for the controlling load combination. In addition,  $\alpha$  must include all applicable factors to account for nonductile failure modes and required over-strength.

The requirements for member thickness, edge distance and spacing, described in [Tables 1A](#), [1B](#) and [4](#) of this report, must apply.

**4.2.2 Interaction of Tensile and Shear Forces:** The interaction of tension and shear loads must be consistent with ACI 318-19 17.8 as follows:

If  $T_{applied} \leq 0.2T_{allowable,ASD}$ , then the full allowable strength in shear,  $V_{allowable,ASD}$ , is to be used.

If  $V_{applied} \leq 0.2V_{allowable,ASD}$ , then the full allowable strength in tension,  $T_{allowable,ASD}$ , is to be used.

For all other cases:

$$\frac{T_{applied}}{T_{allowable,ASD}} + \frac{V_{applied}}{V_{allowable,ASD}} \leq 1.2 \quad (\text{Eq-4})$$

## 4.3 Installation:

Installation parameters are provided in [Tables 1A](#), [1B](#) and [4](#), and [Figures 2A](#), [2B](#), [2C](#), [3](#), [4](#) and [5](#). Titen HD<sup>®</sup> product locations must comply with this report, and the plans and specifications approved by the code official. The Titen HD<sup>®</sup> products must be installed in accordance with the manufacturer's published instructions and this report.

Anchors must be installed by drilling a pilot hole into the concrete using a handheld electro-pneumatic rotary hammer drill with a carbide-tipped drill bit conforming to [ANSI B212.15-1994](#). The pilot hole must have the same nominal diameter as the nominal diameter of the anchor. For the 1/4-inch (6.4 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and 1/4-inch (6.4mm) shank diameter Rod Hangers, the hole is drilled to the specified nominal embedment depth plus 1/8 inch (3.2 mm). For the 3/8-inch (9.5 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors, 3/8-inch (9.5 mm) shank diameter Rod Hangers and 3/8-inch (9.5 mm) shank diameter Rod Couplers, the hole is drilled to the specified nominal embedment depth plus 1/4 inch (6.4 mm). For the 1/2-inch (12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and 1/2-inch (12.7 mm) shank diameter Rod Couplers, the hole is drilled to the specified nominal embedment depth plus 1/2 inch (12.7 mm). For 5/8- and 3/4-inch (15.9 and 19.1 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors, the hole is drilled to the specified nominal embedment depth plus 1/2 inch (12.7 mm).

Dust and debris in the hole must be removed by using oil-free compressed air. The Titen HD<sup>®</sup> products must be installed into the hole to the specified embedment depth using a socket wrench or powered impact wrench. The maximum installation torque and maximum impact wrench torque rating requirements for the Titen HD<sup>®</sup> products are detailed in [Tables 1A](#) and [1B](#). Titen HD<sup>®</sup> products may be loosened by a maximum one turn and reinstalled with a socket wrench or powered impact wrench to facilitate fixture attachment or realignment.

The underside of the heads of hex-washer head and flat-washer head Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors must bear directly on the attached fixture. The top of the countersunk head Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors must be flush with the surface of the attached fixture.

The underside of the head of Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers must be in direct contact with the concrete surface.

Titen HD<sup>®</sup> Rod Couplers must be installed through wood members. The underside of the head of Rod Couplers must bear directly on the wood surface.

For Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors installed in the topside of normal-weight or sand-lightweight concrete over profile steel deck floor and roof assemblies, installation parameters are provided in [Table 4](#) and [Figure 5](#) of this report.

For Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and Rod Hangers installed in the lower flute or upper flute of the soffit of sand-lightweight or normal-weight concrete over profile steel deck floor and roof assemblies, the hole diameter in the steel deck must not exceed the diameter of the hole in the concrete by more than 1/8 inch (3.2 mm).

#### 4.4 Special Inspection:

Periodic special inspection is required in accordance with Section [1705.1.1](#) and Table [1705.3](#) of the 2024 IBC. The special inspector must make periodic inspections during anchor installation to verify anchor type, anchor dimensions, hole cleaning procedure, embedment depth, concrete type, concrete compressive strength, concrete member thickness, hole dimensions, anchor spacing, edge distance, installation torque, maximum impact wrench torque rating, and adherence to the manufacturer's published installation instructions. The special inspector must be present as often as required in accordance with the "statement of special inspection."

Under the IBC, additional requirements as set forth in Section [1705](#), [1706](#) or [1707](#) must be observed, where applicable.

## 5.0 CONDITIONS OF USE:

The Simpson Strong-Tie<sup>®</sup> Titen HD<sup>®</sup> products described in this report are suitable alternatives to what is specified in those codes listed in Section [1.0](#) of this report, subject to the following conditions:

- 5.1 The Titen HD<sup>®</sup> products must be installed in accordance with the manufacturer's published installation instructions and this report. In case of conflict, this report governs.
- 5.2 Titen HD<sup>®</sup> product sizes, dimensions and minimum embedment depths are set forth in the tables of this report.
- 5.3 The Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and Rod Hangers must be installed in accordance with Section [4.3](#) of this report in cracked or uncracked normal-weight and lightweight concrete having a compressive strength,  $f'_c$ , of 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa); or into the soffit of cracked or uncracked sand-lightweight or normal-weight concrete over profile steel deck having a minimum specified compressive strength,  $f'_c$ , of 3,000 psi (20.7 MPa).
- 5.4 The 1/4-inch-diameter (6.4 mm) and 3/8-inch-diameter (9.5 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors may be installed in the topside of cracked and uncracked normal-weight or sand-lightweight concrete-filled steel deck having a minimum specified compressive strength,  $f'_c$ , of 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa).
- 5.5 The Titen HD<sup>®</sup> Rod Couplers must be installed in accordance with Section 4.3 of this report in cracked or uncracked normal-weight and lightweight concrete having a compressive strength,  $f'_c$ , of 2,500 psi to 8,500 psi (17.2 MPa to 58.6 MPa).



- 5.6** The value of  $f'_c$  used for calculation purposes must not exceed 8,000 psi (55.2 MPa).
- 5.7** The concrete must have attained its minimum design strength prior to the installation of the anchors.
- 5.8** Strength design values must be established in accordance with Section [4.1](#) of this report.
- 5.9** Allowable stress design values must be established in accordance with Section [4.2](#) of this report.
- 5.10** Titen HD<sup>®</sup> product spacing(s) and edge distance(s), as well as minimum concrete thickness, must comply with [Tables 1, 4](#) and [5](#), and [Figures 3, 4](#) and [5](#) of this report.
- 5.11** Reported values for the Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers and Rod Couplers do not consider the strength of the internally threaded element, which must be verified by the design professional.
- 5.12** The 1/4-, 3/8- and 1/2-inch-diameter (6.4, 9.5 and 12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors must be installed in the topside of cracked or uncracked normal-weight or sand-lightweight concrete-filled steel deck in accordance with the requirements of [Table 4](#) and as shown in [Figure 5](#).
- The 1/4-, 3/8-, and 1/2-inch-diameter (6.4, 9.5 and 12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors, and the 1/4- and 3/8-inch (6.4 and 9.5 mm) shank diameter Titen HD<sup>®</sup> Rod Hangers must be installed through the lower flute of concrete-filled steel deck in accordance with [Table 5](#) and as shown in [Figure 3](#) for the 3/8- and 1/2-inch-diameter (9.5 and 12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and the 3/8-inch-diameter (9.5 mm) Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger; and in [Figure 4](#) for the 1/4-inch-diameter (6.4 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and Rod Hangers.
- The 1/4-, 3/8-, and 1/2-inch-diameter (6.4, 9.5 and 12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors and 1/4-inch (6.4 mm) shank diameter Titen HD<sup>®</sup> Rod Hanger must be installed through the upper flute of concrete-filled steel deck in accordance with [Table 5](#) and as shown in [Figure 4](#) for the 1/4-inch-diameter (6.4 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchor and Rod Hanger; and in [Figure 3](#) for the 3/8- and 1/2-inch-diameter (9.5 and 12.7 mm) Titen HD<sup>®</sup> Screw Anchors.
- 5.13** Prior to installation, calculations and details demonstrating compliance with this report must be submitted to the code official. The calculations and details must be prepared, signed, and sealed by a registered design professional where required by the statutes of the jurisdiction in which the project is to be constructed.
- 5.14** Since an ICC-ES acceptance criteria for evaluating data to determine the performance of anchors subjected to fatigue or shock loading is unavailable at this time, the use of the Titen HD<sup>®</sup> products under such conditions is beyond the scope of this report.
- 5.15** Titen HD<sup>®</sup> products may be installed in regions of concrete where cracking has occurred or where analysis indicates cracking may occur ( $f_t > f_r$ ), subject to the conditions of this report.
- 5.16** Titen HD<sup>®</sup> products may be used to resist short-term loading due to wind or seismic forces in locations designated as Seismic Design Categories A through F under the IBC, subject to the conditions of this report.
- 5.17** Titen HD<sup>®</sup> products are not permitted to support fire-resistance-rated construction. Where not otherwise prohibited by the code, Titen HD<sup>®</sup> products are permitted for installation in fire-resistance-rated construction provided that at least one of the following conditions is fulfilled:
- Anchors are used to resist wind or seismic forces only.
  - Anchors that support gravity load-bearing structural elements are within a fire-resistance-rated envelope or a fire-resistance-rated membrane, are protected by approved fire-resistance-rated materials or have been evaluated for resistance to fire exposure in accordance with recognized standards.
  - Anchors are used to support nonstructural elements.
- 5.18** Titen HD<sup>®</sup> products have been evaluated for reliability against brittle failure and found to be not significantly sensitive to stress-induced hydrogen embrittlement.
- 5.19** Use of Titen HD<sup>®</sup> products with electrodeposited zinc coating in accordance with ASTM B633 as described in Sections 3.1, 3.2 and 3.3 is limited to dry, interior locations.
- 5.20** Titen HD<sup>®</sup> products with mechanically galvanized coating in accordance with ASTM B695 as described in Section 3.1 are permitted for exterior exposure or damp environments, and for interior locations where anchors are in contact with preservative-treated and fire-retardant-treated wood.
- 5.21** Special inspection must be provided in accordance with Section [4.4](#).
- 5.22** The Titen HD<sup>®</sup> products are manufactured by Simpson Strong-Tie<sup>®</sup> Company, Inc., under an approved quality-control program with inspections by ICC-ES or by a properly accredited inspection agency that has a contractual relationship with ICC-ES.

## 6.0 EVIDENCE SUBMITTED

Data in accordance with the [ICC-ES Acceptance Criteria for Mechanical Anchors in Concrete Elements AC193 \(24a\)](#), published April 2025, which incorporates the requirements in ACI 355.2-19 and ACI 355.2-07, including an optional suitability test for seismic tension and shear; profile steel deck soffit tests; mechanical properties tests; calculations; and quality-control documentation.

## 7.0 IDENTIFICATION

- 7.1 The ICC-ES mark of conformity, electronic labeling, or the evaluation report number (ICC-ES ESR-2713) along with the name, registered trademark, or registered logo of the report holder must be included in the product label.
- 7.2 Product labeling shall include the name of the report holder or listee, and the ICC-ES mark of conformity. The listing or evaluation report number (ICC-ES ESR-2713) may be used in lieu of the mark of conformity. The Titen HD<sup>®</sup> product packaging is marked with the Simpson Strong-Tie<sup>®</sup> Company name; product name (Titen HD<sup>®</sup>); type (Screw Anchor, Rod Hanger or Rod Coupler); Screw Anchor diameter and length, or Rod Hanger or Rod Coupler shank diameter and internal thread diameter, as applicable; catalog number corresponding to [Table 6](#) of this report; and the evaluation report number (ESR-2713). In addition, the ≠ symbol and the anchor length (in inches) are stamped on the head of each Screw Anchor.
- 7.3 The report holder's contact information is as follows:

**SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.**  
**5956 WEST LAS POSITAS BOULEVARD**  
**PLEASANTON, CALIFORNIA 94588**  
**(800) 925-5099**  
[www.strongtie.com](http://www.strongtie.com)

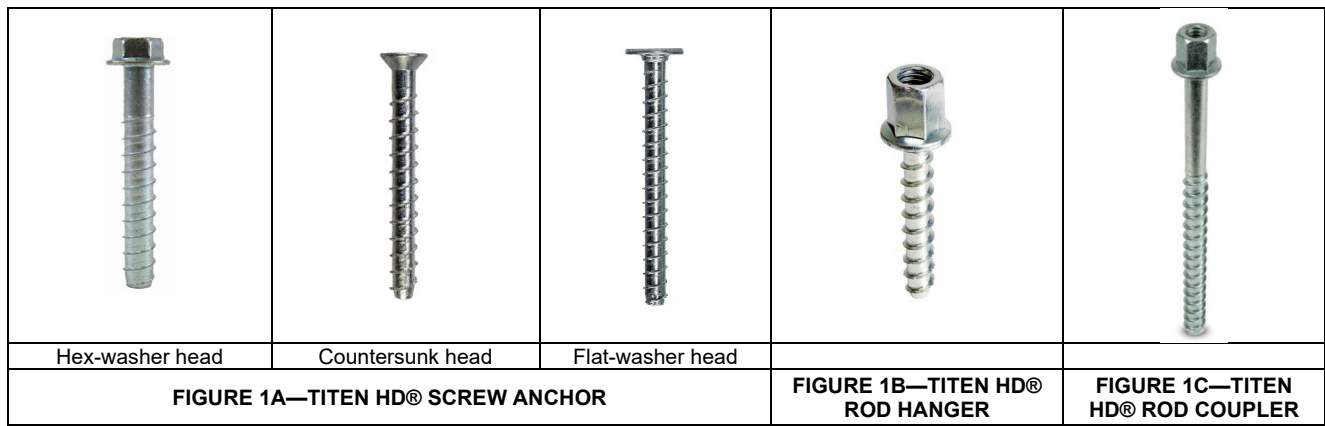


TABLE 1A—TITEN HD® SCREW ANCHOR INSTALLATION INFORMATION AND ANCHOR DATA<sup>1</sup>

Characteristic	Symbol	Units	Titen HD Screw Anchor										
			Nominal Anchor Diameter (inch)										
			1/4	3/8		1/2		5/8		3/4			
<b>Installation Information</b>													
Nominal Diameter	$d_a$	in.	1/4	3/8		1/2		5/8		3/4			
Drill Bit Diameter	$d_{bit}$	in.	1/4	3/8		1/2		5/8		3/4			
Minimum Baseplate Clearance Hole Diameter <sup>2</sup>	$d_c$	in.	3/8	1/2		5/8		3/4		7/8			
Maximum Installation Torque <sup>3</sup>	$T_{inst,max}$	ft-lbf	24	50		65		100		150			
Maximum Impact Wrench Torque Rating	$T_{impact,max}$	ft-lbf	125	150		340		340		385			
Minimum Hole Depth	$h_{hole}$	in.	1 3/4	2 5/8	2 3/4	3 1/2	3 3/4	4 1/2	4 1/2	6	4 1/2	6	6 3/4
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	1 5/8	2 1/2	2 1/2	3 1/4	3 1/4	4	4	5 1/2	4	5 1/2	6 1/4
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Critical Edge Distance	$c_{ac}$	in.	3	6	2 11/16	3 5/8	3 9/16	4 1/2	4 1/2	6 3/8	6	6 3/8	7 5/16
Minimum Edge Distance	$c_{min}$	in.	1 1/2	1 1/2	1 3/4		1 3/4		1 3/4		1 3/4		
	for $s \geq$	in.	1 1/2	1 1/2	3		3		3		2 3/4	3	
Minimum Spacing	$s_{min}$	in.	1 1/2	1 1/2	3		2		3		2 3/4	3	
	for $c \geq$	in.	1 1/2	1 1/2	1 3/4		3		1 3/4		1 3/4		
Minimum Concrete Thickness	$h_{min}$	in.	3 1/4	3 1/2	4	5	5	6 1/4	6	8 1/2	6	8 3/4	10
<b>Anchor Data</b>													
Yield Strength	$f_{ya}$	psi	100,000					97,000					
Tensile Strength	$f_{uta}$	psi	125,000					110,000					
Minimum Tensile & Shear Stress Area	$A_{se}^4$	in <sup>2</sup>	0.042		0.099		0.183		0.276		0.414		
Axial Stiffness in Service Load Range - Uncracked Concrete	$\beta_{uncr}$	lb/in.	202,000					672,000					
Axial Stiffness in Service Load Range - Cracked Concrete	$\beta_{cr}$	lb/in.	173,000					345,000					

For SI: 1 inch = 25.4 mm, 1 ft-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 in<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/in = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>The information presented in this table is to be used in conjunction with the design criteria of [ACI 318-19](#) Chapter 17.

<sup>2</sup>The clearance must comply with applicable code requirements for the connected element.

<sup>3</sup> $T_{inst,max}$  applies to installations using a calibrated torque wrench.

<sup>4</sup> $A_{se,N} = A_{se,V} = A_{se}$

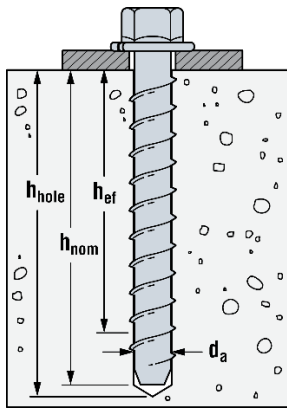


FIGURE 2A—TITEN HD® SCREW ANCHOR INSTALLATION

TABLE 1B—TITEN HD® ROD HANGER AND ROD COUPLER INSTALLATION INFORMATION AND ANCHOR DATA<sup>1</sup>

Characteristic	Symbol	Units	Titen HD Rod Coupler Model No.		Titen HD Rod Hanger Model No.		
			THD37634RC	THD5093437RC THD50934RC	THDB25158RH THDB37158RH	THD37212RH THD10212RH	THD50234R H
Installation Information							
Nominal Diameter	$d_a$	in.	$\frac{3}{8}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{4}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{3}{8}$
Drill Bit Diameter	$d_{bit}$	in.	$\frac{3}{8}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{4}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{3}{8}$
Internal Thread Diameter	$d_{th}$	-	$\frac{3}{8}$ -inch	$\frac{3}{8}$ -inch or $\frac{1}{2}$ -inch	$\frac{1}{4}$ -inch or $\frac{3}{8}$ -inch	$\frac{3}{8}$ -inch or 10mm	$\frac{1}{2}$ -inch
Maximum Installation Torque <sup>2</sup>	$T_{inst,max}$	ft-lbf	50	65	24	50	50
Maximum Impact Wrench Torque Rating	$T_{impact,max}$	ft-lbf	150	340	125	150	150
Minimum Hole Depth	$h_{hole}$	in.	$3\frac{1}{2}$	$4\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$2\frac{3}{4}$	3
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	$3\frac{1}{4}$	4	$1\frac{5}{8}$	$2\frac{1}{2}$	$2\frac{1}{2}$
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	2.40	2.99	1.19	1.77	1.77
Critical Edge Distance	$c_{ac}$	in.	$3\frac{5}{8}$	$4\frac{1}{2}$	3	$2\frac{11}{16}$	$2\frac{11}{16}$
Minimum Edge Distance	$c_{min}$	in.	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$
	for $s \geq$	in.	3	3	$1\frac{1}{2}$	3	3
Minimum Spacing	$s_{min}$	in.	3	2	$1\frac{1}{2}$	3	3
	for $c \geq$	in.	$1\frac{3}{4}$	3	$1\frac{1}{2}$	$1\frac{3}{4}$	$1\frac{3}{4}$
Minimum Concrete Thickness	$h_{min}$	in.	5	$6\frac{1}{4}$	$3\frac{1}{4}$	4	$4\frac{1}{4}$
Anchor Data							
Yield Strength	$f_{ya}$	psi	97,000		100,000	97,000	
Tensile Strength	$f_{uta}$	psi	110,000		125,000	110,000	
Minimum Tensile Stress Area	$A_{se}^3$	in <sup>2</sup>	0.099	0.183	0.042	0.099	0.099
Axial Stiffness in Service Load Range - Uncracked Concrete	$\beta_{un-cr}$	lb/in.	672,000		202,000	672,000	
Axial Stiffness in Service Load Range - Cracked Concrete	$\beta_{cr}$	lb/in.	345,000		173,000	345,000	

For SI: 1 inch = 25.4 mm, 1 ft-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 in<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/in = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>The information presented in this table is to be used in conjunction with the design criteria of ACI 318-19 Chapter 17.

<sup>2</sup> $T_{inst,max}$  applies to installations using a calibrated torque wrench.

<sup>3</sup> $A_{se,N} = A_{se}$

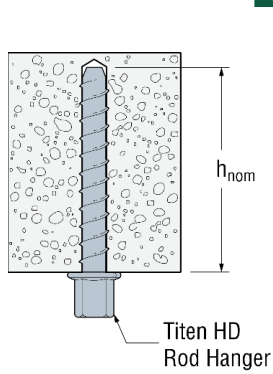
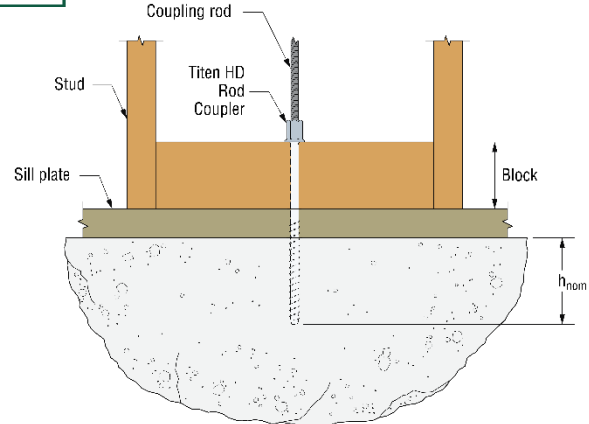


FIGURE 2B—TITEN HD<sup>®</sup> ROD HANGER INSTALLATION



Model	Shank Length (in.)	Nominal Embedment Depth (in.)	Sill Plate Thickness	Block Height (in.)
THD37634RC	6 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>	2x	2
			3x	1
THD5093437RC THD50934RC	9 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	4	2x	4 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>
			3x	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>

REQUIRED BLOCK HEIGHT

FIGURE 2C—TITEN HD<sup>®</sup> ROD COUPLER INSTALLATION

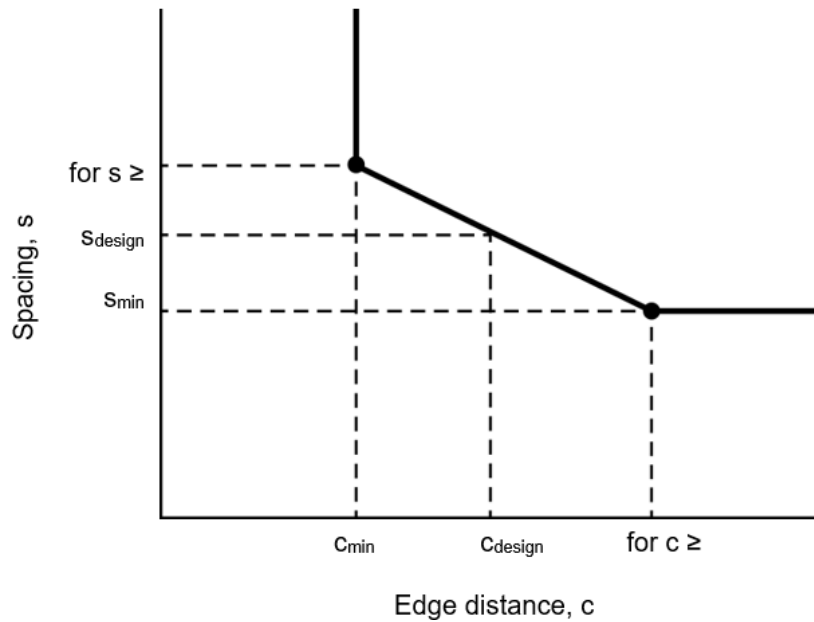


FIGURE 2D— INTERPOLATION OF MINIMUM EDGE DISTANCE AND ANCHOR SPACING<sup>1</sup>

<sup>1</sup>Interpolation only valid for 1/2-inch diameter Titen HD. Spacing and edge distance combinations must fall on or above and to the right of the diagonal line

TABLE 2A—TITEN HD<sup>®</sup> SCREW ANCHOR CHARACTERISTIC TENSION STRENGTH DESIGN VALUES<sup>1</sup>

Characteristic	Symbol	Units	Titen HD Screw Anchor Nominal Anchor Diameter (inch)										
			1/4	3/8	1/2	5/8	3/4						
Anchor Category	1, 2 or 3	-	1										
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	1 <sup>5/8</sup>	2 <sup>1/2</sup>	2 <sup>1/2</sup>	3 <sup>1/4</sup>	3 <sup>1/4</sup>	4	4	5 <sup>1/2</sup>	4	5 <sup>1/2</sup>	6 <sup>1/4</sup>
<b>Steel Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.1)</b>													
Tension Resistance of Steel	$N_{sa}$	lbf	5,195	10,890	20,130	30,360	45,540						
Strength Reduction Factor - Steel Failure <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.65										
<b>Concrete Breakout Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.2)</b>													
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Critical Edge Distance	$c_{ac}$	in.	3	6	2 <sup>11/16</sup>	3 <sup>5/8</sup>	3 <sup>9/16</sup>	4 <sup>1/2</sup>	4 <sup>1/2</sup>	6 <sup>3/8</sup>	6	6 <sup>3/8</sup>	7 <sup>5/16</sup>
Effectiveness Factor - Uncracked Concrete	$k_{uncr}$	-	30	24							27	24	
Effectiveness Factor - Cracked Concrete	$k_{cr}$	-	17										
Modification factor	$\psi_{c,N}$	-	1.0										
Strength Reduction Factor - Concrete Breakout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.65										
<b>Pullout Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.3)</b>													
Pullout Resistance Uncracked Concrete ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,uncr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	9,810 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>
Pullout Resistance Cracked Concrete ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,cr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	1,905 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	3,040 <sup>4</sup>	5,570 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	6,070 <sup>4</sup>	7,195 <sup>4</sup>
Strength Reduction Factor - Pullout Failure <sup>2</sup>	$\phi_p$	-	0.65										
<b>Tension Strength for Seismic Applications (ACI 318-19 17.10.3)</b>													
Nominal Pullout Strength for Seismic Loads ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,eq}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	1,905 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	3,040 <sup>4</sup>	5,570 <sup>4</sup>	3,840 <sup>4</sup>	6,070 <sup>4</sup>	7,195 <sup>4</sup>
Strength Reduction Factor for Pullout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.65										

For SI: 1 inch = 25.4 mm, 1 ft-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 in<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/in = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>The information presented in this table is to be used in conjunction with the design criteria of ACI 318-19 Chapter 17.

<sup>2</sup>The strength reduction factor applies when the load combinations from the IBC or ACI 318 are used and the requirements of ACI 318-19 17.5.3 are met.

<sup>3</sup>As described in this report, N/A denotes that pullout resistance does not govern and does not need to be considered.

<sup>4</sup>The characteristic pullout resistance for greater compressive strengths may be increased by multiplying the tabular value by ( $f'_c/2,500$ )<sup>0.5</sup>.

TABLE 2B—TITEN HD® ROD HANGER AND ROD COUPLER CHARACTERISTIC TENSION STRENGTH DESIGN VALUES<sup>1</sup>

Characteristic	Symbol	Units	Titen HD Rod Coupler Model No.		Titen HD Rod Hanger Model No.		
			THD37634RC	THD5093437RC THD50934RC	THDB25158RH THDB37158RH	THD37212RH THD10212RH	THD50234RH
Anchor Category	1, 2 or 3	-	1				
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	3 <sup>1</sup> / <sub>4</sub>	4	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>
<b>Steel Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.1)</b>							
Tension Resistance of Steel	$N_{sa}$	lbf	10,890	20,130	5,195	10,890	10,890
Strength Reduction Factor - Steel Failure <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.65				
<b>Concrete Breakout Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.2)</b>							
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	2.40	2.99	1.19	1.77	1.77
Critical Edge Distance	$c_{ac}$	in.	3 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	4 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	3	2 <sup>11</sup> / <sub>16</sub>	2 <sup>11</sup> / <sub>16</sub>
Effectiveness Factor - Uncracked Concrete	$k_{uncr}$	-	24		30	24	
Effectiveness Factor - Cracked Concrete	$k_{cr}$	-	17				
Modification factor	$\Psi_{c,N}$	-	1.0				
Strength Reduction Factor - Concrete Breakout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.65				
<b>Pullout Strength in Tension (ACI 318-19 17.6.3)</b>							
Pullout Resistance Uncracked Concrete ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,uncr}$	lbf	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	2,025 <sup>4</sup>	2,025 <sup>4</sup>
Pullout Resistance Cracked Concrete ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,cr}$	lbf	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	1,235 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>
Strength Reduction Factor - Pullout Failure <sup>2</sup>	$\phi_p$	-	0.65				
<b>Tension Strength for Seismic Applications (ACI 318-19 17.10.3)</b>							
Nominal Pullout Strength for Seismic Loads ( $f'_c=2,500$ psi)	$N_{p,eq}$	lbf	2,700 <sup>4</sup>	N/A <sup>3</sup>	N/A <sup>3</sup>	1,235 <sup>4</sup>	1,235 <sup>4</sup>
Strength Reduction Factor for Pullout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.65				

For SI: 1 inch = 25.4 mm, 1 ft-lbf = 1.356 N-m, 1 psi = 6.89 kPa, 1 in<sup>2</sup> = 645 mm<sup>2</sup>, 1 lb/in = 0.175 N/mm.

<sup>1</sup>The information presented in this table is to be used in conjunction with the design criteria of ACI 318-19 Chapter 17.

<sup>2</sup>The strength reduction factor applies when the load combinations from the IBC or ACI 318 are used and the requirements of ACI 318-19 17.5.3 are met.

<sup>3</sup>As described in this report, N/A denotes that pullout resistance does not govern and does not need to be considered.

<sup>4</sup>The characteristic pullout resistance for greater compressive strengths may be increased by multiplying the tabular value by  $(f'_c/2,500)^{0.5}$ .

TABLE 3—TITEN HD<sup>®</sup> SCREW ANCHOR CHARACTERISTIC SHEAR STRENGTH DESIGN VALUES<sup>1</sup>

Characteristic	Symbol	Units	Nominal Anchor Diameter (inch)										
			1/4		3/8		1/2		5/8		3/4		
Anchor Category	1, 2 or 3	-	1										
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	1 <sup>5/8</sup>	2 <sup>1/2</sup>	2 <sup>1/2</sup>	3 <sup>1/4</sup>	3 <sup>1/4</sup>	4	4	5 <sup>1/2</sup>	4	5 <sup>1/2</sup>	6 <sup>1/4</sup>
<b>Steel Strength in Shear (ACI 318-19 17.7.1)</b>													
Shear Resistance of Steel	$V_{sa}$	Lbf	2,020		4,460		7,455		10,000		14,950		16,840
Strength Reduction Factor - Steel Failure <sup>2</sup>	$\phi_{sa}$	-	0.60										
<b>Concrete Breakout Strength in Shear (ACI 318-19 17.7.2)</b>													
Nominal Diameter	$d_a$	in.	0.25		0.375		0.500		0.625		0.750		
Load Bearing Length of Anchor in Shear	$l_e$	in.	1.19	1.94	1.77	2.40	2.35	2.99	2.97	4.24	2.94	4.22	4.86
Strength Reduction Factor - Concrete Breakout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{cb}$	-	0.70										
<b>Concrete Pryout Strength in Shear (ACI 318-19 17.7.3)</b>													
Coefficient for Pryout Strength	$k_{cp}$	-	1.0					2.0					
Strength Reduction Factor - Concrete Pryout Failure <sup>2</sup>	$\phi_{cp}$	-	0.70										
<b>Shear Strength for Seismic Applications (ACI 318-19 17.10.3)</b>													
Shear Resistance of Single Anchor for Seismic Loads ( $f'_c=2,500$ psi)	$V_{sa,eq}$	Lbf	1,695		2,855		4,790		8,000		9,350		
Strength Reduction Factor - Steel Failure <sup>2</sup>	$\phi_{eq}$	-	0.60										

For SI: 1 inch = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>The information presented in this table is to be used in conjunction with the design criteria of ACI 318-19 Chapter 17.

<sup>2</sup> The strength reduction factor applies when the load combinations from the IBC or ACI 318 are used and the requirements of ACI 318-19 17.5.3 are met.

TABLE 4—TITEN HD<sup>®</sup> SCREW ANCHOR INSTALLATION INFORMATION IN THE TOPSIDE OF CONCRETE-FILLED PROFILE STEEL DECK FLOOR AND ROOF ASSEMBLIES<sup>1,2,3,4</sup>

Design Information	Symbol	Units	Nominal Anchor Diameter (inch)			
			1/4	3/8	1/2	
			Figure 5	Figure 5	Figure 5	Figure 5
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	1 <sup>5/8</sup>	2 <sup>1/2</sup>	3 <sup>1/4</sup>	4
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	1.19	1.77	2.35	2.99
Minimum Concrete Thickness <sup>5</sup>	$h_{min,deck}$	in.	2 <sup>1/2</sup>	3 <sup>1/4</sup>	4 <sup>1/2</sup>	4 <sup>1/2</sup>
Critical Edge Distance	$C_{ac,deck,top}$	in.	3 <sup>3/4</sup>	7 <sup>1/4</sup>	9	9
Minimum Edge Distance	$C_{min,deck,top}$	in.	3 <sup>1/2</sup>	3	2 <sup>1/2</sup>	2 <sup>1/2</sup>
Minimum Spacing	$S_{min,deck,top}$	in.	3 <sup>1/2</sup>	3	3	3

For SI: 1 inch = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>Installation must comply with Sections 3.5, 4.1.10, 4.3, 5.4, and 5.12, and Figure 5 of this report.

<sup>2</sup>Design capacity must be based on calculations according to values in Tables 2A and 3 of this report.

<sup>3</sup>Minimum flute depth (distance from top of flute to bottom of flute) is 1/2-inch, see Figure 5.

<sup>4</sup>Steel deck thickness must be minimum 20 gauge.

<sup>5</sup>Minimum concrete thickness ( $h_{min,deck}$ ) refers to concrete thickness above upper flute, see Figure 5.



TABLE 5—TITEN HD® SCREW ANCHOR AND ROD HANGER CHARACTERISTIC TENSION AND SHEAR DESIGN VALUES FOR THE SOFFIT OF CONCRETE-FILLED PROFILE STEEL DECK ASSEMBLIES 1,5 and 6

Characteristic	Symbol	Units	Titen HD Screw Anchor Nominal Anchor Diameter (inch) / Titen HD Rod Hanger Model No.													
			Lower Flute								Upper Flute					
			Figure 4				Figure 3				Figure 4			Figure 3		
			1/4	THDB25158RH THDB37158RH	3/8	1/2	THD37212RH THD10212RH	THD50234RH	1/4	THDB25158RH THDB37158RH	3/8	1/2				
Minimum Hole Depth	$h_{hole}$	in.	1 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	2 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	1 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	4	2 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	3	1 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	2 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	1 <sup>3</sup> / <sub>4</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>
Nominal Embedment Depth	$h_{nom}$	in.	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	1 <sup>7</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	2	3 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub>	1 <sup>5</sup> / <sub>8</sub>	1 <sup>7</sup> / <sub>8</sub>	2
Effective Embedment Depth	$h_{ef}$	in.	1.19	1.94	1.19	1.23	1.77	1.29	2.56	1.77	1.77	1.19	1.94	1.19	1.23	1.29
Pullout Resistance, Cracked Concrete <sup>2,7</sup>	$N_{p,deck,cr}$	lbf	420	535	420	375	870	905	2040	870	870	655	1195	655	500	1700
Pullout Resistance, Uncracked Concrete <sup>3,7</sup>	$N_{p,deck,uncr}$	lbf	995	1275	995	825	1905	1295	2910	1430	1430	1555	2850	1555	1095	2430
Steel Strength in Shear <sup>4</sup>	$V_{sa,deck}$	lbf	1335	1745	N/A	2240	2395	2435	4430	N/A	N/A	2010	2420	N/A	4180	7145
Steel Strength in Shear, Seismic <sup>4</sup>	$V_{sa,deck,eq}$	lbf	870	1135	N/A	1434	1533	1565	2846	N/A	N/A	1305	1575	N/A	2676	4591

For SI: 1 inch = 25.4mm, 1 lbf = 4.45N.

<sup>1</sup>Installation must comply with Sections 3.5, 4.1.10, 4.3, 5.4, and 5.12, and Figures 3 and 4 of this report.

<sup>2</sup>The values listed must be used in accordance with Section 4.1.4 and 4.1.8.2 of this report.

<sup>3</sup>The values listed must be used in accordance with Section 4.1.4 of this report.

<sup>4</sup>The values listed must be used in accordance with Section 4.1.5 and 4.1.8.3 of this report.

<sup>5</sup>The values for  $\phi_p$  (reduction factor for pullout strength) can be found in Table 2A and 2B and the value for  $\phi_{sa}$  (reduction factor for steel strength in shear) can be found in Table 3.

<sup>6</sup>The minimum anchor spacing along the flute must be the greater of  $3h_{ef}$  or 1.5 times the flute width in accordance with Section 4.1.10 of this report.

<sup>7</sup>The characteristic pull-out resistance for greater concrete compressive strengths must be increased by multiplying the tabular value by  $(f'_c / 3,000 \text{ psi})^{0.5}$ .

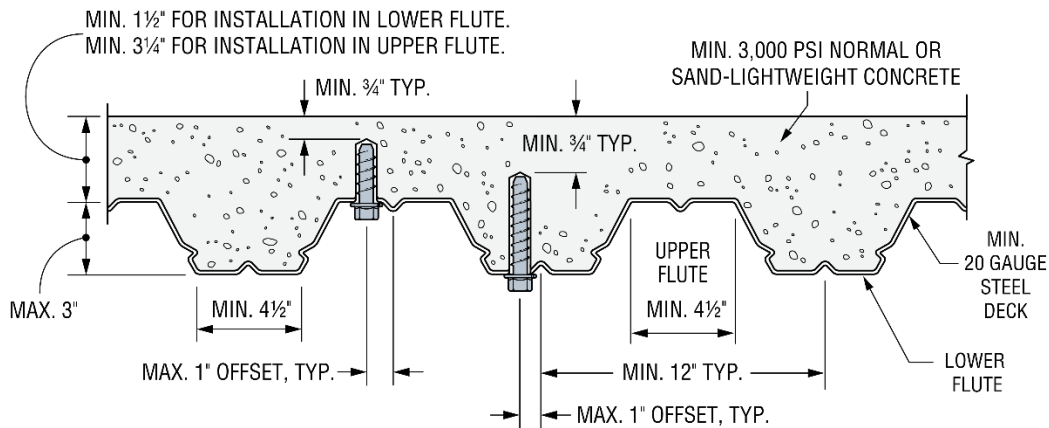


FIGURE 3—INSTALLATION OF 3/8-INCH AND 1/2-INCH SHANK DIAMETER SCREW ANCHORS AND ROD HANGERS INTO THE SOFFIT OF CONCRETE-FILLED PROFILE STEEL DECK FLOOR AND ROOF ASSEMBLIES (1 in = 25.4 mm)

TABLE 6—TITEN HD® SCREW ANCHOR AND ROD HANGER IDENTIFICATION INFORMATION

Anchor Size	Head Type	Catalog Number
1/4"	Hex-Washer	THDB25xxxH
	Countersunk	THDB25xxxCS
3/8"	Hex-Washer	THD37xxxH
	Hex-Washer – Mechanically Galvanized	THD37xxxHMG
	Countersunk	THD37xxxCS
1/2"	Hex-Washer	THD50xxxH
	Hex-Washer – Mechanically Galvanized	THD50xxxHMG
	Flat-Washer	THD50xxxWH
	Flat-Washer – Mechanically Galvanized	THD50xxxWHMG
5/8"	Hex-Washer	THDB62xxxH
	Hex-Washer – Mechanically Galvanized	THDB62xxxHMG
	Flat-Washer	THDB62xxxWH
	Flat-Washer – Mechanically Galvanized	THDB62xxxWHMG
3/4"	Hex-Washer	THD75xxxH
	Hex-Washer – Mechanically Galvanized	THD75xxxHMG
1/4" shank diameter / 1/4" Rod Hanger	Rod Hanger	THDB25158RH
1/4" shank diameter / 3/8" Rod Hanger	Rod Hanger	THDB37158RH
3/8" shank diameter / 3/8" Rod Hanger	Rod Hanger	THD37212RH
3/8" shank diameter / 1/2" Rod Hanger	Rod Hanger	THD50234RH
3/8" shank diameter / 10 mm Rod Hanger	Rod Hanger	THD10212RH
3/8" shank diameter / 3/8" Rod Coupler	Rod Coupler	THD37634RC
1/2" shank diameter / 3/8" Rod Coupler	Rod Coupler	THD5093437RC
1/2" shank diameter / 1/2" Rod Coupler	Rod Coupler	THD50934RC

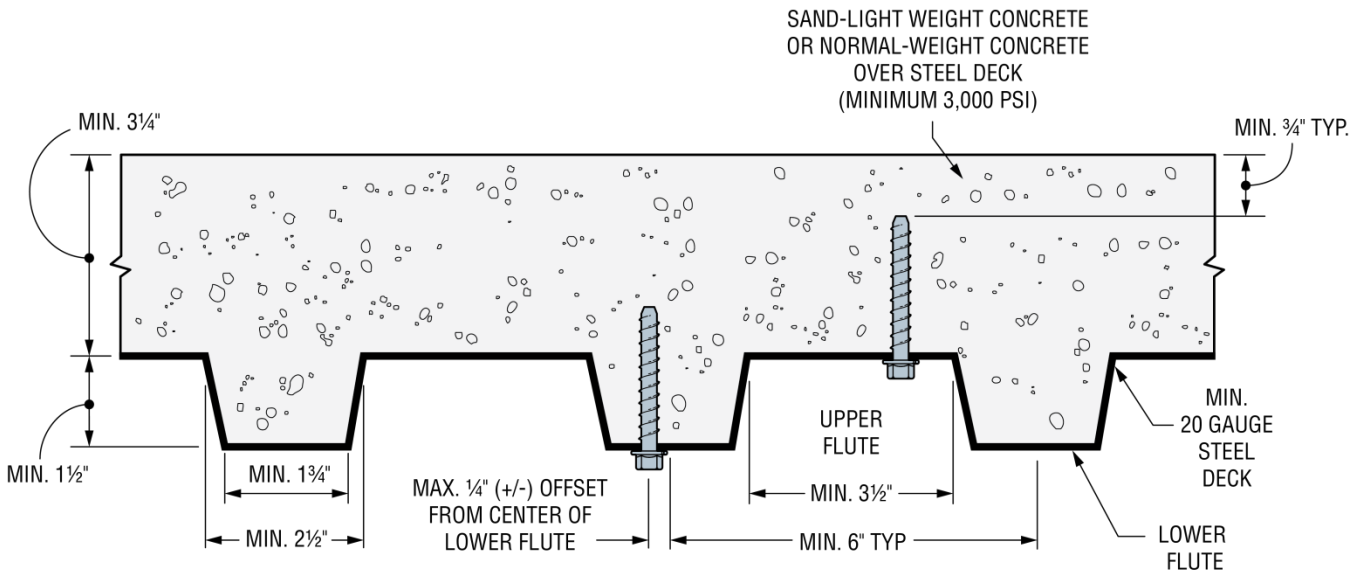


FIGURE 4—INSTALLATION OF 1/4-INCH SHANK DIAMETER SCREW ANCHORS AND ROD HANGERS INTO THE SOFFIT OF CONCRETE-FILLED PROFILE STEEL DECK FLOOR AND ROOF ASSEMBLIES (1 in = 25.4 mm)

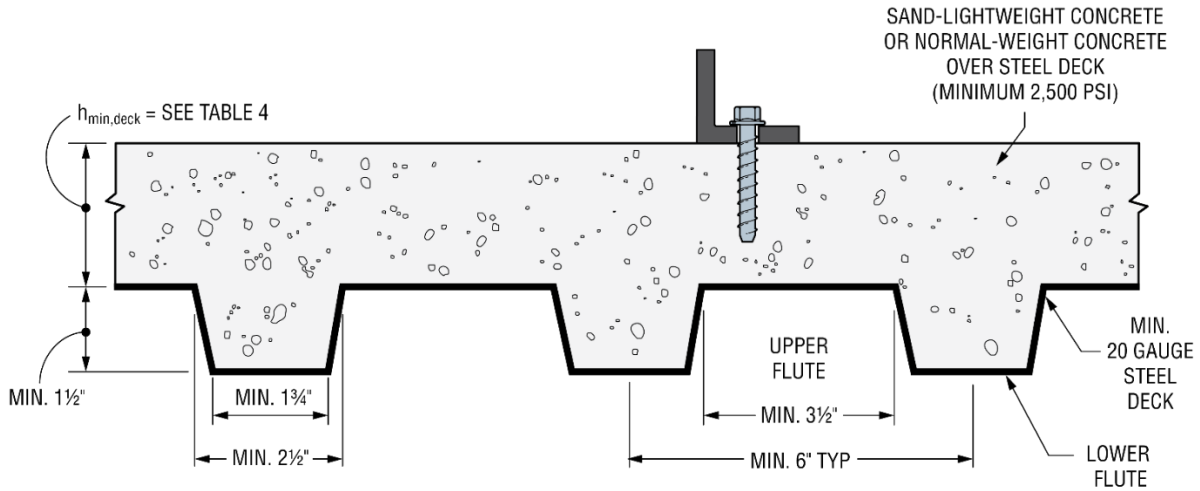


FIGURE 5—INSTALLATION OF 1/4-INCH, 3/8-INCH AND 1/2-INCH SHANK DIAMETER SCREW ANCHORS IN THE TOPSIDE OF CONCRETE-FILLED PROFILE STEEL DECK FLOOR AND ROOF ASSEMBLIES (1 in = 25.4 mm)

TABLE 7— APPLICABLE SECTIONS OF THE IBC UNDER EACH EDITION OF THE IBC

2024 IBC	2021 IBC	2018 IBC	2015 IBC
Section 1605.1		Section 1605.2 or 1605.3	
Section 1705			
Section 1705.1.1 and Table 1705.3			
Section 1706			
Section 1707			
Section 1901.3			
Sections 1903 and 1905			
Section 1905.7	Section 1905.1.8		

TABLE 8— APPLICABLE SECTIONS OF ACI 318 UNDER EACH EDITION OF THE IBC

2024 IBC	2021 IBC	2018 IBC	2015 IBC
ACI 318-19		ACI 318-14	
2.3			2.3
5.3			5.3
Chapter 17			Chapter 17
17.2.4			17.2.6
17.3.1			17.2.7
17.5.1.2			17.3.1
17.5.3			17.3.3
17.6			17.4
17.6.1			17.4.1
17.6.1.2			17.4.1.2
17.6.2			17.4.2
17.6.2.2			17.4.2.2
17.6.2.5.1(a)			17.4.2.6
17.6.3			17.4.3
17.6.3.1			17.4.3.1
17.6.3.2.1			17.4.3.2
17.6.3.3			17.4.3.6
17.7			17.5
17.7.1			17.5.1
17.7.1.2			17.5.1.2
Eq. 17.7.1.2b			Eq. 17.5.1.2b
17.7.2			17.5.2
17.7.2.1.2			17.5.2.4
17.7.2.2.1			17.5.2.2
17.7.2.3.1			17.5.2.5
17.7.2.4.1			17.5.2.6
17.7.2.5.1			17.5.2.7
17.7.3			17.5.3
17.8			17.6
17.9.2			17.7.1 and 17.7.3
17.9.4			17.7.5
17.9.5			17.7.6
17.10			17.2.3
17.10.3			17.2.3.3
17.10.5			17.2.3.4
17.10.6			17.2.3.5

**DIVISION: 03 00 00—CONCRETE****Section: 03 16 00—Concrete Anchors****DIVISION: 05 00 00—METALS****Section: 05 05 19—Post-Installed Concrete Anchors****REPORT HOLDER:****SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.****EVALUATION SUBJECT:****TITEN HD® SCREW ANCHOR, TITEN HD® ROD HANGER AND TITEN HD® ROD COUPLER FOR CRACKED AND UNCRACKED CONCRETE****1.0 REPORT PURPOSE AND SCOPE****Purpose:**

The purpose of this evaluation report supplement is to indicate that the TITEN HD® Screw Anchor, TITEN HD® Rod Hanger and TITEN HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete, described in ICC-ES evaluation report [ESR-2713](#), have also been evaluated for compliance with the codes noted below as adopted by the Los Angeles Department of Building and Safety (LADBS).

**Applicable code editions:**

- 2023 *City of Los Angeles Building Code* ([LABC](#))
- 2023 *City of Los Angeles Residential Code* ([LARC](#))

**2.0 CONCLUSIONS**

The TITEN HD® Screw Anchor, TITEN HD® Rod Hanger and TITEN HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete, described in Sections 2.0 through 7.0 of the evaluation report [ESR-2713](#), comply with the LABC Chapter 19, and the LARC, and are subject to the conditions of use described in this supplement.

**3.0 CONDITIONS OF USE**

The TITEN HD® Screw Anchor, TITEN HD® Rod Hanger and TITEN HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete described in this evaluation report supplement must comply with all of the following conditions:

- All applicable sections in the evaluation report [ESR-2713](#).
- The design, installation, conditions of use and identification of the anchors are in accordance with the 2021 *International Building Code*® (IBC) provisions noted in the evaluation report [ESR-2713](#).
- The design, installation and inspection are in accordance with additional requirements of LABC Chapters 16 and 17 as applicable.
- Under the LARC, an engineered design in accordance with LARC Section R301.1.3 must be submitted.
- The allowable strength and design strength values listed in the evaluation report and tables are for the connection of the anchors to the concrete. The connection between the anchors and the connected members shall be checked for capacity (which may govern).
- For use in wall anchorage assemblies to flexible diaphragm applications, anchors shall be designed per the requirements of City of Los Angeles Information Bulletin P/BC 2020-071.

This supplement expires concurrently with the evaluation report, reissued September 2024 and revised April 2025.

**DIVISION: 03 00 00—CONCRETE****Section: 03 16 00—Concrete Anchors****DIVISION: 05 00 00—METALS****Section: 05 05 19—Post-Installed Concrete Anchors****REPORT HOLDER:****SIMPSON STRONG-TIE COMPANY INC.****EVALUATION SUBJECT:****TITEN HD® SCREW ANCHOR, TITEN HD® ROD HANGER AND TITEN HD® ROD COUPLER FOR CRACKED AND UNCRACKED CONCRETE****1.0 REPORT PURPOSE AND SCOPE****Purpose:**

The purpose of this evaluation report supplement is to indicate that the Simpson Strong-Tie® Titen HD® Screw Anchor, Titen HD® Rod Hanger and Titen HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete, described in ICC-ES evaluation report ESR-2713, have also been evaluated for compliance with the codes noted below.

**Applicable code editions:**

- 2023 *Florida Building Code—Building*
- 2023 *Florida Building Code—Residential*

**2.0 CONCLUSIONS**

The Simpson Strong-Tie® Titen HD® Screw Anchor, Titen HD® Rod Hanger and Titen HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete, described in Sections 2.0 through 7.0 of ICC-ES evaluation report ESR-2713, comply with the *Florida Building Code—Building* or the *Florida Building Code—Residential*. The design requirements must be determined in accordance with the *Florida Building Code—Building* or the *Florida Building Code—Residential*, as applicable. The installation requirements noted in ICC-ES evaluation report ESR-2713 for the 2021 *International Building Code*® meet the requirements of the *Florida Building Code—Building* or the *Florida Building Code—Residential*, as applicable.

Use of the Simpson Strong-Tie® Titen HD® Screw Anchor, Titen HD® Rod Hanger and Titen HD® Rod Coupler for cracked and uncracked concrete, have also been found to be in compliance with the High-Velocity Hurricane Zone provisions of the *Florida Building Code—Building* and the *Florida Building Code—Residential* with the following condition:

- a) For anchorage to wood members, the connection subject to uplift must be designed for no less than 700 pounds (3114 N).

For products falling under Florida Rule 61G20-3, verification that the report holder's quality assurance program is audited by a quality assurance entity approved by the Florida Building Commission for the type of inspections being conducted is the responsibility of an approved validation entity (or the code official when the report holder does not possess an approval by the Commission).

This supplement expires concurrently with the evaluation report, reissued September 2024 and revised April 2025.